町道幹線１７号線配水管布設替工事

数量計算書

令和　８　年　５　月

三　芳　町　水　道　事　業

DCIP(GX)φ300mm　　配水管布設替工事　（材料）

名称	口径・規格等	1	2			切管	単位	計
ダクタイル鋳鉄管 直　　管	GX形S種　本線 φ300×6000	8	7			9	本	24
両受曲管	GX形 φ300×45°		4				個	4
乙字管	GX形 φ300×H450	2	2				個	4
乙字管	GX形 φ300×H300		1				個	1
二受T字管	GX形 φ300×φ150	1	1				個	2
二受T字管	GX形 φ300×φ100	2	1				個	3
継輪	GX形 φ300		1				個	1
両受短管	GX形 φ300	1					個	1
ライナ	GX形 φ300	7	6				個	13
G―Link	GX形 φ300	8	14				個	22
P―Link	GX形 φ300	1					個	1
異形管接合材	GX形 φ300	4	9				個	13
ソフトシール仕切弁	GX形 φ300（両受）	3	3				基	6
制水弁筐　町章入り	φ250以上用	3	3				個	6
コンクリート座台	φ250以上用	3	3				個	6
GX 年号テープ	1巻20m	外径*3.14*1.5巻*4箇所/6m*材料長/20m					巻	8
GX 埋設表示シート	W＝150mm　50m巻	材料長/50m					巻	3
ポリエチレンスリーブ	φ300×7m	(7m*(1+0.1)/6m)*材料長/7m					基	28
固定用ゴムバンド	φ300	(4本*(1+0.25)+(6m−1m))/6m*材料長					本	250
不断水仕切弁	DIP用 φ300		1				基	1
水道用識別マーカー	MK-1W	7	13				個	20

DCIP(GX)φ300mm　　配水管布設工事　（労務）

名称	口径・規格等	計　算　式	単位	計
鋳鉄管布設工	φ300	仕切弁 消火栓 149.61　−2.40　−0.45	m	146.8
GX継手接合工	φ300　直管部	直管部　ライナ部 11　+13	口	24
	φ300　異形管部		口	13
	φ300　G―Link		口	22
	φ300　P―Link		口	1
鋳鉄管切断工	パイプ切削切断機 φ300	切管調書より	口	17
仕切弁設置工	φ300		基	6
仕切弁筐設置工			箇所	6
ポリエチレンスリーブ 被 覆 工	φ300　GX形	149.61	m	149.6
管明示テープ工	φ300　GX形	149.61	m	149.6
管明示シート工	W＝150mm	149.61	m	149.6
不断水仕切弁設置工	DIP φ300		基	1
既設連絡管切断工	DIP　エンジンカッター φ300		口	2
通水試験	φ300　φ150　φ100　φ75	149.61　+10.57 +10.38　+　2.23　／　1000	日	0.17

φ300 切 管 調 書

No.	切　管　組　合　せ	甲切管	乙切管	使用長	残管長	切断	切断・溝切加工	溝切加工	管　種
1	1.00 ▽ (GX)　▽ 1.50 (GX)　▽ 1.80 (GX)	1.000	3.300	4.300	1.700	3			GX形
2	4.48 ▽ (GX)　▽ 1.00 (GX)	4.480	1.000	5.480	0.520	2			GX形
3	▽ (GX)　▽ 5.38 (GX)		5.380	5.380	0.620	1			GX形
4	1.00 ▽ (GX)　▽ 5.00 (GX)	1.000	5.000	6.000		1			GX形
5	1.83 ▽ (GX)　▽ 2.00 (GX)　▽ 1.78 (GX)	1.830	3.780	5.610	0.390	3			GX形
6	1.23 ▽ (GX)　▽ 1.00 (GX)　▽ 3.30 (GX)	1.230	4.300	5.530	0.470	3			GX形
7	4.70 ▽ (GX)　▽ (GX)	4.700		4.700	1.300	1			GX形
8	▽ (GX)　▽ 5.34 (GX)		5.340	5.340	0.660	1			GX形
9	1.00 ▽ (GX)　▽ 2.29 (GX)	1.000	2.290	3.290	2.710	2			GX形
凡 例	・・・ 切断工　，‖・・・ 挿口加工	45.63						K管 GX管	9
合　計	GX形　φ300×6.00N ＝ 9	15.24	30.39	45.63	8.37	17			

DCIP(GX)φ150mm　　配水管布設工事　　（材料）

名称	口径・規格等	1	2			切管	単位	計
ダクタイル鋳鉄管 直　　管	GX形S種 φ150×5000					2	本	2
片受曲管	GX形 φ150×45°		2				個	2
片受曲管	GX形 φ150×22°　1/2	1	2				個	3
片受曲管	GX形 φ150×11°　1/4	1					個	1
継輪	GX形 φ150	1	1				個	2
ライナ	GX形 φ150		1				個	1
G―Link	GX形 φ150	2	5				個	7
P―Link	GX形 φ150						個	
異形管接合材	GX形 φ150	3	4				個	7
PCジョイント	HPPE×DCIP φ150	1					個	1
ソフトシール仕切弁	GX形 φ150（両受）		1				個	1
制水弁筐　町章入り	φ75～φ200用		1				個	1
コンクリート座台	φ75～φ200用		1				個	1
年号テープ	1巻20m	φ150 6.8	φ100 4.4	φ75 0.8	計(m) 12.0	※1	巻	1
埋設表示シート	W＝150mm　　50m巻	φ150 10.57	φ100 10.38	φ75 2.23	計(m) 23.2		巻	1
ポリエチレンスリーブ	φ150×6m	(6m*(1+0.1)/5m)*材料長/6m					枚	3
固定用ゴムバンド	φ150	(4本*(1+0.25)+(5m−1m))/5m*材料長					本	20
水道用識別マーカー	MK−1W	2	4				個	6
※1　φ150：外径*3.14*1.5巻*4箇所/5m*材料長/20m φ100，75：外径*3.14*1.5巻*3箇所/4m*材料長/20m								

DCIP(GX)φ150mm　　配水管布設工事　（労務）

名称	口径・規格等	計　算　式	単位	計
鋳鉄管布設工	φ150	仕切弁 消火栓 10.57　−0.22	m	10.4
GX継手接合工	φ150　直管部	直管部　ライナ部 +1	口	1
	φ150　異形管部		口	7
	φ150　G―Link		口	7
鋳鉄管切断工	パイプ切削切断機 φ150	切管調書より	口	5
仕切弁設置工	φ150		基	1
仕切弁筐設置工			箇所	1
ポリエチレンスリーブ 被 覆 工	φ150　GX形　材工共	10.57	m	10.5
管明示テープ工	φ150　GX形	10.57	m	10.5
管明示シート工	W＝150mm	10.57	m	10.5
既設連絡管切断工	DIP　エンジンカッター φ150		口	1
既設連絡管切断工	PE φ150		口	1

φ150 切 管 調 書

No.	切　管　組　合　せ	甲切管	乙切管	使用長	残管長	切断	切断・溝切加工	溝切加工	管　種
1	▽ ▽ 1.00 (GX) ▽ 1.00 (GX)		2.000	2.000	3.000	2			GX形
2	1.80 (GX) ▽ ▽ 1.50 (GX) ▽ 1.50 (GX)	1.800	3.000	4.800	0.200	3			GX形
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
凡 例	・・・ 切断工　，‖・・ 挿口加工	6.80						K管 GX管	2
合　計	GX形　φ150×6.00N ＝ 2	1.80	5.00	6.80	3.20	5			

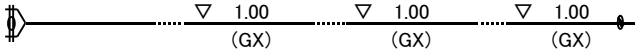
DCIP(GX)φ100mm　　配水管布設工事　　（材料）

名称	口径・規格等	1	2	3		切管	単位	計
ダクタイル鋳鉄管 直　　管	GX形S種 φ100×4000			1		1	本	2
片受曲管	GX形 φ100×45°	1		3			個	4
片受曲管	GX形 φ100×22°　1/2						個	
片受曲管	GX形 φ100×11°　1/4						個	
継輪	GX形 φ100		1	1			個	2
ライナ	GX形 φ100			1			個	1
G―Link	GX形 φ100		2	5			個	7
P―Link	GX形 φ100						個	
異形管接合材	GX形 φ100	2	1	3			個	6
挿し受片落管	φ100×φ75	1					個	1
ソフトシール仕切弁	GX形 φ100（両受）			1			個	1
制水弁筐　町章入り	φ75～φ200用			2			個	2
コンクリート座台	φ75～φ200用			2			個	2
年号テープ	1巻20m	※φ150材料に含む					巻	
埋設表示シート	W＝150mm　　50m巻	※φ150材料に含む					巻	
ポリエチレンスリーブ	φ100×5m	(5m*(1+0.1)/4m)*材料長/5m					枚	3
固定用ゴムバンド	φ100	(4本*(1+0.25)+(4m−1m))/4m*材料長					本	21
不断水仕切弁	DIP用 φ100			1			基	1
水道用識別マーカー	MK−1W	1	3				個	4

DCIP(GX)φ100mm　　配水管布設工事　（労務）

名称	口径・規格等	計　算　式	単位	計
鋳鉄管布設工	φ100	仕切弁 消火栓 10.38　−0.18	m	10.2
GX継手接合工	φ100　直管部	直管部　ライナ部 +1	口	1
	φ100　異形管部		口	6
	φ100　G―Link		口	7
鋳鉄管切断工	パイプ切削切断機 φ100	切管調書より	口	3
仕切弁設置工	φ100		基	1
仕切弁筐設置工			箇所	2
ポリエチレンスリーブ 被 覆 工	φ100　GX形　材工共	10.38	m	10.3
管明示テープ工	φ100　GX形	10.38	m	10.3
管明示シート工	W＝150mm	10.38	m	10.3
不断水仕切弁設置工	DIP用 φ100		箇所	1
既設連絡管切断工	DIP　エンジンカッター φ100		口	2

φ100 切 管 調 書

No.	切　管　組　合　せ	甲切管	乙切管	使用長	残管長	切断	切断・溝切加工	溝切加工	管　種
1			3.000	3.000	1.000	3			GX形
凡 例	・・・ 切断工　，‖・・・ 挿口加工	3.00						K管 GX管	* 1 *
合　計	GX形　φ100 × 4.00N ＝ 1		3.00	3.00	1.00	3			

DCIP(GX)φ75mm　　配水管布設工事　　（材料）

名称	口径・規格等	1				切管	単位	計
ダクタイル鋳鉄管 直　　管	GX形S種 φ75×4000					1	本	1
片受曲管	GX形 φ75×45°						個	
片受曲管	GX形 φ75×22°　1/2						個	
片受曲管	GX形 φ75×11°　1/4						個	
継輪	GX形 φ75	1					個	1
ライナ	GX形 φ75						個	
G―Link	GX形 φ75	2					個	2
P―Link	GX形 φ75						個	
異形管接合材	GX形 φ75	1					個	1
PCジョイント	HPPE×DCIP φ75	1					個	1
ソフトシール仕切弁	GX形 φ75（両受）						個	
制水弁筐　町章入り	φ75～φ200用						個	
コンクリート座台	φ75～φ200用						個	
年号テープ	1巻20m×5巻	※φ150材料に含む					巻	
埋設表示シート	W＝150mm　　50m巻	※φ150材料に含む					巻	
ポリエチレンスリーブ	φ75×5m	(5m*(1+0.1)/4m)*材料長/5m					枚	1
固定用ゴムバンド	φ75	(4本*(1+0.25)+(4m−1m))/4m*材料長					本	5
水道用識別マーカー	MK−1W						個	

DCIP(GX)φ75mm　　配水管布設工事　（労務）

名称	口径・規格等	計　算　式	単位	計
鋳鉄管布設工	φ75	仕切弁 消火栓 2.23	m	2.2
GX継手接合工	φ75　直管部	直管部　ライナ部	口	
	φ75　異形管部		口	1
	φ75　G一Link		口	2
鋳鉄管切断工	パイプ切削切断機 φ75	切管調書より	口	2
仕切弁設置工	φ75		基	
仕切弁筐設置工			箇所	
ポリエチレンスリーブ 被 覆 工	φ75　GX形　材工共	2.23	m	2.2
管明示テープ工	φ75　GX形	2.23	m	2.2
管明示シート工	W＝150mm	2.23	m	2.2
既設連絡管切断工	PE φ75		口	1

φ75 切 管 調 書

No.	切　管　組　合　せ	甲切管	乙切管	使用長	残管長	切断	切断・溝切加工	溝切加工	管　種
1			2.000	2.000	2.000	2			GX形
凡 例	・・・ 切断工　，‖・・・ 挿口加工	2.00						K管 GX管	＊ 1 ＊
合　計	GX形　φ100×4.00N ＝ 1		2.00	2.00	2.00	2			

配 水 管 土 工 延 長 集 計 表

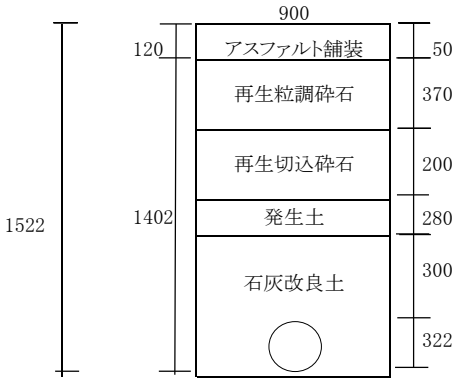
	口径	管種	舗装	DP平均	DP1	DP2	延長	計
1							既設管: φ300 DIP	
	配水 φ300	組成 A DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	1.20	1.20	1.20	2.02 +29.49 +29.61 +1.41 +2.08 +1.87 +5.34 +26.14 +5.31 +3.64 +1.30 +23.15	131.36 m
2							既設管: φ300 DIP	
	配水 φ300	組成 A DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	0.97	1.20	0.75	1.17 +1.17	2.34 m
3							既設管: φ300 DIP	
	配水 φ300	組成 A DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	0.75	0.75	0.75	1.05	1.05 m
4							既設管: φ300 DIP	
	配水 φ300	組成 A DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	1.20	1.20	1.20	0.52 +0.13 +0.13 +0.48	1.26 m
5							既設管: φ300 DIP	
	配水 φ300	組成 A DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	0.97	1.20	0.75	1.17 +1.17	2.34 m
6							既設管: φ300 DIP	
	配水 φ300	組成 A DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	0.75	0.75	0.75	1.63 +5.60 +1.13	8.36 m
7							既設管: φ300 DIP	
	配水 φ300	組成 A DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	1.18	1.20	1.17	1.25	1.25 m
8							既設管: φ300 DIP	
	配水 φ300	組成 A DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	1.32	1.17	1.47	1.05	1.05 m
9							既設管: φ150 PEP	
	配水 φ150	組成 B DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	1.00	1.20	0.80	0.47 +0.38	0.85 m
10							既設管: φ150 PEP	
	配水 φ150	組成 B DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	0.90	0.80	1.00	2.32	2.32 m
11							既設管: φ150 DIP	
	配水 φ150	組成 F DCIP GX	現況厚50 仮復旧厚50	1.20	1.20	1.20	0.60 +2.31 +0.44	3.35 m
12							既設管: φ150 DIP	
	配水 φ150	組成 F DCIP GX	現況厚50 仮復旧厚50	1.25	1.20	1.30	0.37	0.37 m
13							既設管: φ150 DIP	
	配水 φ150	組成 F DCIP GX	現況厚50 仮復旧厚50	1.30	1.30	1.30	1.68 +1.85	3.53 m
14							既設管: φ75 PEP	
	配水 φ100	組成 C DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	1.00	1.20	0.80	0.89	0.89 m
15							既設管: φ100 DIP	
	配水 φ100	組成 E DCIP GX	現況厚50 仮復旧厚50	1.20	1.20	1.20	1.43	1.43 m
16							既設管: φ100 DIP	
	配水 φ100	組成 C DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	1.00	1.20	0.80	4.84	4.84 m
17							既設管: φ100 DIP	
	配水 φ100	組成 E DCIP GX	現況厚50 仮復旧厚50	0.90	0.80	1.00	2.75	2.75 m
18							既設管: φ75 PEP	
	配水 φ75	組成 D DCIP GX	現況厚120 仮復旧厚50	0.90	0.80	1.00	2.23	2.23 m
19								1 箇所
	不断水設置 φ300	組成 A DCIP	現況厚120 仮復旧厚50	1.47	1.47	1.47	2.20	2.20 m
20								1 箇所
	不断水設置 φ100	組成 E DCIP	現況厚50 仮復旧厚50	1.06	1.06	1.06	1.50	1.50 m

1　　φ300 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ300 新 φ300　組成A(DP1.20)

仮復旧

φ300　L　＝ 131.36

DP=　1200



既設管口径:　322

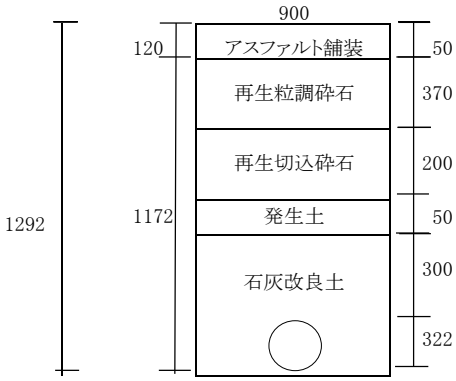
舗装切断工 t≦15cm	110.36 × 1 + 21.0 × 2	152.36 m
濁 水 処 分 t=12cm	152.36 × 0.284 × 0.01	0.432 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	131.36 × 0.90	118.22 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ300断面 (π/4× 0.322) (0.90 × 1.402 − 0.0814) × 131.36	155.05 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ300断面 (π/4× 0.322) (0.90 × 0.622 − 0.0814) × 131.36	62.84 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.90 × 0.280 × 131.36	33.10 m^3
下層路盤工 (t=200)	131.36 × 0.90	118.22 m^2
上層路盤工 (t=370)	131.36 × 0.90	118.22 m^2
表層・基層工 (t=50)	131.36 × 0.90	118.22 m^2
残土処分工	155.05 − 33.10 ÷ 0.900	118.27 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	131.36 × 0.90 × 0.12	14.18 m^3
アルミ矢板 H=2.0		131.36 m

2　　φ300 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ300 新 φ300　組成A(DP0.97)

仮復旧

φ300　L　＝ 2.34

DP=　970



既設管口径:　322

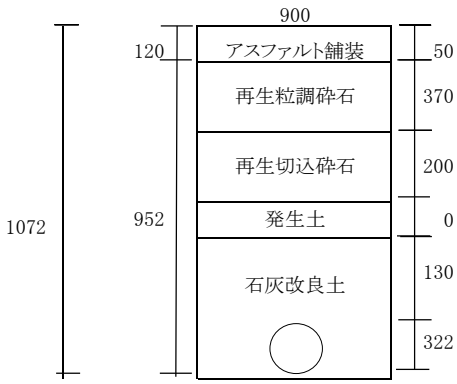
舗装切断工 t≦15cm	2.34 × 2	4.68 m
濁 水 処 分 t=12cm	4.68 × 0.284 × 0.01	0.013 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	2.34 × 0.90	2.10 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ300断面 (π/4× 0.322) (0.90 × 1.172 − 0.0814) × 2.34	2.27 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ300断面 (π/4× 0.322) (0.90 × 0.622 − 0.0814) × 2.34	1.11 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.90 × 0.050 × 2.34	0.10 m^3
下層路盤工 (t=200)	2.34 × 0.90	2.10 m^2
上層路盤工 (t=370)	2.34 × 0.90	2.10 m^2
表層・基層工 (t=50)	2.34 × 0.90	2.10 m^2
残土処分工	2.27 − 0.10 ÷ 0.900	2.15 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	2.34 × 0.90 × 0.12	0.25 m^3
アルミ矢板 H=2.0	半分 2.34 × 0.5	1.17 m

3　　φ300 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ300 新 φ300　組成A(DP0.75)

仮復旧

φ300　L　＝ 1.05

DP=　750



既設管口径:　322

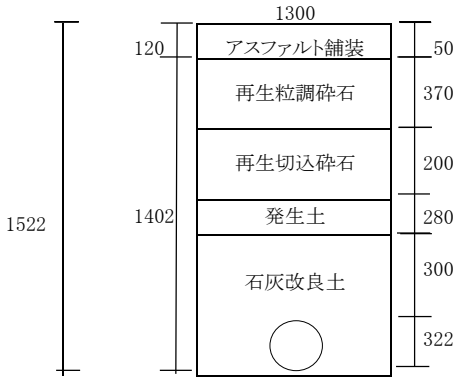
舗装切断工 t≦15cm	1.05 × 2	2.10 m
濁 水 処 分 t=12cm	2.10 × 0.284 × 0.01	0.005 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.05 × 0.90	0.94 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ300断面 (π/4× 0.322) (0.90 × 0.952 − 0.0814) × 1.05	0.81 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ300断面 (π/4× 0.322) (0.90 × 0.452 − 0.0814) × 1.05	0.34 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.90 × 0.000 × 1.05	0.00 m^3
下層路盤工 (t=200)	1.05 × 0.90	0.94 m^2
上層路盤工 (t=370)	1.05 × 0.90	0.94 m^2
表層・基層工 (t=50)	1.05 × 0.90	0.94 m^2
残土処分工	0.81 − 0.00 ÷ 0.900	0.81 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	1.05 × 0.90 × 0.12	0.11 m^3

4　　φ300 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ300 新 φ300　組成A(DP1.20)

仮復旧

φ300　L　＝ 1.26

DP=　1200



既設管口径:　322

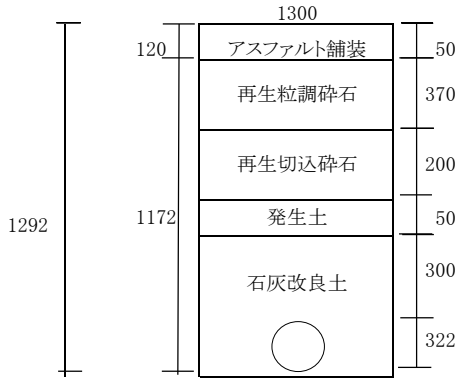
舗装切断工 t≦15cm	1.26 × 1	1.26 m
濁 水 処 分 t=12cm	1.26 × 0.284 × 0.01	0.003 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.26 × 1.30	1.63 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ300断面 (π/4× 0.322) (1.30 × 1.402 − 0.0814) × 1.26	2.19 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ300断面 (π/4× 0.322) (1.30 × 0.622 − 0.0814) × 1.26	0.91 m^3
埋 戻 工 発 生 土	1.30 × 0.280 × 1.26	0.45 m^3
下層路盤工 (t=200)	1.26 × 1.30	1.63 m^2
上層路盤工 (t=370)	1.26 × 1.30	1.63 m^2
表層・基層工 (t=50)	1.26 × 1.30	1.63 m^2
残土処分工	2.19 − 0.45 ÷ 0.900	1.69 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	1.26 × 1.30 × 0.12	0.19 m^3
アルミ矢板 H=2.0		1.26 m

5　　φ300 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ300 新 φ300　組成A(DP0.97)

仮復旧

φ300　L　＝ 2.34

DP=　970



既設管口径:　322

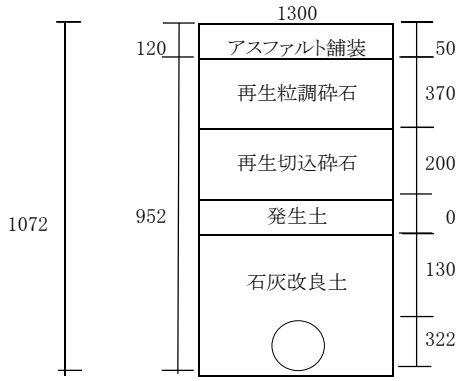
舗装切断工		
t≦15cm	2.34 × 2	4.68 m
濁 水 処 分		
t=12cm	4.68 × 0.284 × 0.01	0.013 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	2.34 × 1.30	3.04 m^2
掘 削 工	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
（ 機 械 ）	(1.30 × 1.172 − 0.0814) × 2.34	3.37 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
	(1.30 × 0.622 − 0.0814) × 2.34	1.70 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	1.30 × 0.050 × 2.34	0.15 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	2.34 × 1.30	3.04 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=370)	2.34 × 1.30	3.04 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	2.34 × 1.30	3.04 m^2
残土処分工		
	3.37 − 0.15 ÷ 0.900	3.20 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	2.34 × 1.30 × 0.12	0.36 m^3
アルミ矢板		
H=2.0		m

6　　φ300 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ300 新 φ300　組成A(DP0.75)

仮復旧

φ300　L　＝ 8.36

DP=　750



既設管口径:　322

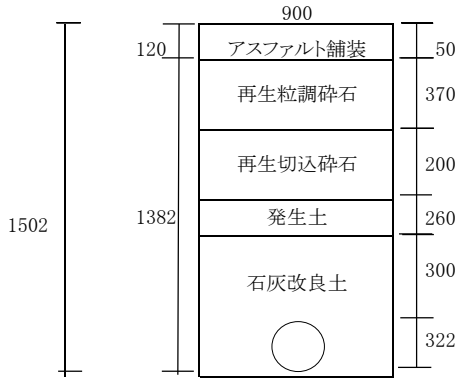
舗装切断工		
t≦15cm	8.36 × 2	16.72 m
濁 水 処 分		
t=12cm	16.72 × 0.284 × 0.01	0.047 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	8.36 × 1.30	10.86 m^2
掘 削 工	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
（ 機 械 ）	(1.30 × 0.952 − 0.0814) × 8.36	9.66 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
	(1.30 × 0.452 − 0.0814) × 8.36	4.23 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	1.30 × 0.000 × 8.36	0.00 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	8.36 × 1.30	10.86 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=370)	8.36 × 1.30	10.86 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	8.36 × 1.30	10.86 m^2
残土処分工		
	9.66 − 0.00 ÷ 0.900	9.66 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	8.36 × 1.30 × 0.12	1.30 m^3

7　　φ300 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ300 新 φ300　組成A(DP1.18)

仮復旧

φ300　L　＝ 1.25

DP=　1180



既設管口径:　322

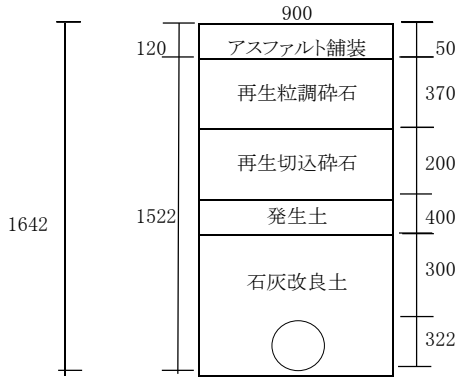
舗装切断工		
t≦15cm	1.25 × 1	1.25 m
濁 水 処 分		
t=12cm	1.25 × 0.284 × 0.01	0.003 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	1.25 × 0.90	1.12 m^2
掘 削 工	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
（ 機 械 ）	(0.90 × 1.382 − 0.0814) × 1.25	1.45 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
	(0.90 × 0.622 − 0.0814) × 1.25	0.59 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	0.90 × 0.260 × 1.25	0.29 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	1.25 × 0.90	1.12 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=370)	1.25 × 0.90	1.12 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	1.25 × 0.90	1.12 m^2
残土処分工		
	1.45 − 0.29 ÷ 0.900	1.12 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	1.25 × 0.90 × 0.12	0.13 m^3
アルミ矢板	半分	
H=2.0	1.25 × 0.5	0.62 m

8　　φ300 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ300 新 φ300　組成A(DP1.32)

仮復旧

φ300　L　＝ 1.05

DP=　1320

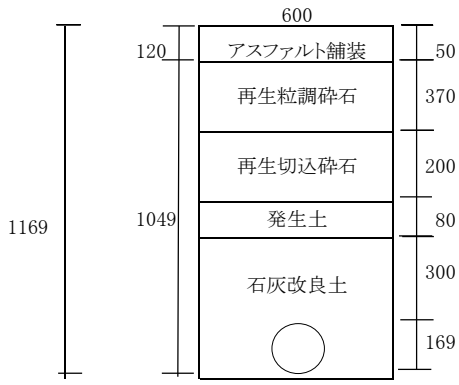


既設管口径:　322

舗装切断工		
t≦15cm	1.05 × 2	2.10 m
濁 水 処 分		
t=12cm	2.10 × 0.284 × 0.01	0.005 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	1.05 × 0.90	0.94 m^2
掘 削 工	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
（ 機 械 ）	(0.90 × 1.522 − 0.0814) × 1.05	1.35 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
	(0.90 × 0.622 − 0.0814) × 1.05	0.50 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	0.90 × 0.400 × 1.05	0.37 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	1.05 × 0.90	0.94 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=370)	1.05 × 0.90	0.94 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	1.05 × 0.90	0.94 m^2
残土処分工		
	1.35 − 0.37 ÷ 0.900	0.93 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	1.05 × 0.90 × 0.12	0.11 m^3
アルミ矢板		
H=2.0		1.05 m

9　φ150 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ150 新 φ150　組成B(DP1.00)
仮復旧

φ150　L　＝ 0.85
DP=　1000

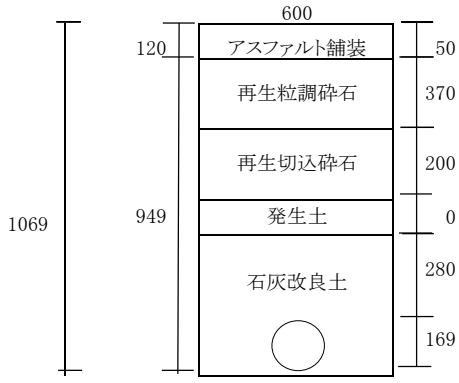


既設管口径:　180

舗装切断工		
t≦15cm	0.85 × 2	1.70 m
濁 水 処 分		
t=12cm	1.70 × 0.284 × 0.01	0.004 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	0.85 × 0.60	0.51 m^2
掘 削 工	φ150断面（π/4× 0.18 ）	
（ 機 械 ）	(0.60 × 1.049 − 0.0224) × 0.85	0.51 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ150断面（π/4× 0.169 ）	
	(0.60 × 0.469 − 0.0224) × 0.85	0.22 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	0.60 × 0.080 × 0.85	0.04 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	0.85 × 0.60	0.51 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=370)	0.85 × 0.60	0.51 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	0.85 × 0.60	0.51 m^2
残土処分工		
	0.51 − 0.04 ÷ 0.900	0.46 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	0.85 × 0.60 × 0.12	0.06 m^3

10　φ150 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ150 新 φ150　組成B(DP0.90)
仮復旧

φ150　L　＝ 2.32
DP=　900



既設管口径:　180

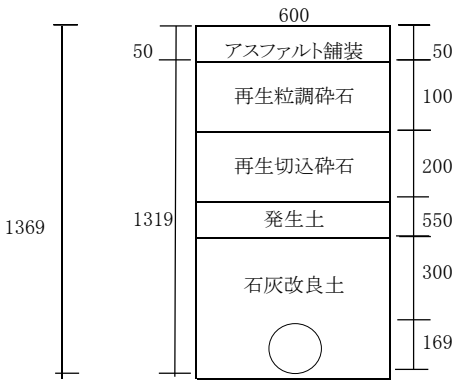
舗装切断工		
t≦15cm	2.32 × 2	4.64 m
濁 水 処 分		
t=12cm	4.64 × 0.284 × 0.01	0.013 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	2.32 × 0.60	1.39 m^2
掘 削 工	φ150断面（π/4× 0.18 ）	
（ 機 械 ）	(0.60 × 0.949 − 0.0224) × 2.32	1.26 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ150断面（π/4× 0.169 ）	
	(0.60 × 0.449 − 0.0224) × 2.32	0.57 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	0.60 × 0.000 × 2.32	0.00 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	2.32 × 0.60	1.39 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=370)	2.32 × 0.60	1.39 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	2.32 × 0.60	1.39 m^2
残土処分工		
	1.26 − 0.00 ÷ 0.900	1.26 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	2.32 × 0.60 × 0.12	0.16 m^3

11　φ150 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ150 新 φ150　組成F(DP1.20)

仮復旧

φ150　L　＝ 3.35

DP=　1200



既設管口径:　180

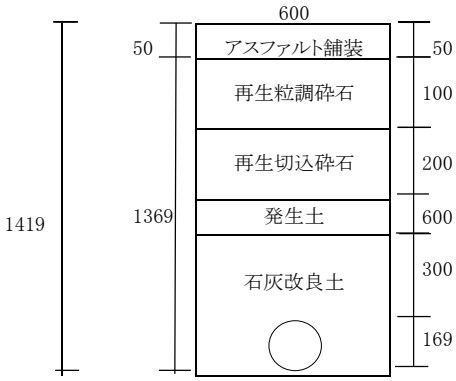
舗装切断工 t≦15cm	3.35 × 2	6.70 m
濁 水 処 分 t=5cm	6.70 × 0.130 × 0.01	0.008 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	3.35 × 0.60	2.01 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ150断面 (π/4× 0.18) (0.60 × 1.319 − 0.0224) × 3.35	2.57 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ150断面 (π/4× 0.169) (0.60 × 0.469 − 0.0224) × 3.35	0.86 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.60 × 0.550 × 3.35	1.10 m^3
下層路盤工 (t=200)	3.35 × 0.60	2.01 m^2
上層路盤工 (t=100)	3.35 × 0.60	2.01 m^2
表層・基層工 (t=50)	3.35 × 0.60	2.01 m^2
残土処分工	2.57 − 1.10 ÷ 0.900	1.34 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	3.35 × 0.60 × 0.05	0.10 m^3

12　φ150 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ150 新 φ150　組成F(DP1.25)

仮復旧

φ150　L　＝ 0.37

DP=　1250



既設管口径:　180

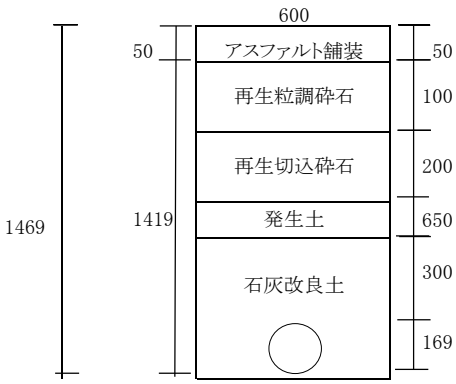
舗装切断工 t≦15cm	0.37 × 2	0.74 m
濁 水 処 分 t=5cm	0.74 × 0.130 × 0.01	0.001 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	0.37 × 0.60	0.22 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ150断面 (π/4× 0.18) (0.60 × 1.369 − 0.0224) × 0.37	0.29 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ150断面 (π/4× 0.169) (0.60 × 0.469 − 0.0224) × 0.37	0.09 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.60 × 0.600 × 0.37	0.13 m^3
下層路盤工 (t=200)	0.37 × 0.60	0.22 m^2
上層路盤工 (t=100)	0.37 × 0.60	0.22 m^2
表層・基層工 (t=50)	0.37 × 0.60	0.22 m^2
残土処分工	0.29 − 0.13 ÷ 0.900	0.14 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	0.37 × 0.60 × 0.05	0.01 m^3

13　φ150 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ150 新 φ150　組成F(DP1.30)

仮復旧

φ150　L　＝ 3.53

DP=　1300



既設管口径:　0

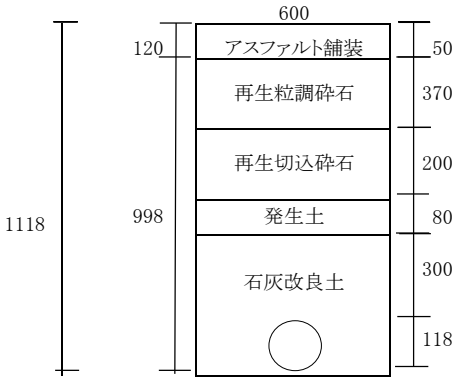
舗装切断工 t≦15cm	3.53 × 2	7.06 m
濁 水 処 分 t=5cm	7.06 × 0.130 × 0.01	0.009 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	3.53 × 0.60	2.11 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ150断面 (π/4× 0) (0.60 × 1.419 − 0.0224) × 3.53	2.92 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ150断面 (π/4× 0.169) (0.60 × 0.469 − 0.0224) × 3.53	0.91 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.60 × 0.650 × 3.53	1.37 m^3
下層路盤工 (t=200)	3.53 × 0.60	2.11 m^2
上層路盤工 (t=100)	3.53 × 0.60	2.11 m^2
表層・基層工 (t=50)	3.53 × 0.60	2.11 m^2
残土処分工	2.92 − 1.37 ÷ 0.900	1.39 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	3.53 × 0.60 × 0.05	0.10 m^3

14　φ100 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ75 新 φ100　組成C(DP1.00)

仮復旧

φ100　L　＝ 0.89

DP=　1000



既設管口径:　90

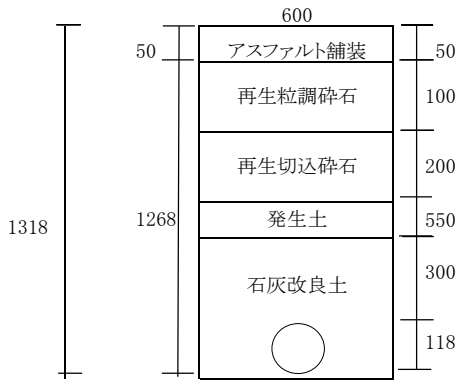
舗装切断工 t≦15cm	0.89 × 2	1.78 m
濁 水 処 分 t=12cm	1.78 × 0.284 × 0.01	0.005 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	0.89 × 0.60	0.53 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ100断面 (π/4× 0.09) (0.60 × 0.998 − 0.0109) × 0.89	0.52 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ100断面 (π/4× 0.118) (0.60 × 0.418 − 0.0109) × 0.89	0.21 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.60 × 0.080 × 0.89	0.04 m^3
下層路盤工 (t=200)	0.89 × 0.60	0.53 m^2
上層路盤工 (t=370)	0.89 × 0.60	0.53 m^2
表層・基層工 (t=50)	0.89 × 0.60	0.53 m^2
残土処分工	0.52 − 0.04 ÷ 0.900	0.47 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	0.89 × 0.60 × 0.12	0.06 m^3

15　φ100 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ100 新 φ100　組成E(DP1.20)

仮復旧

φ100　L　＝ 1.43

DP=　1200



既設管口径:　118

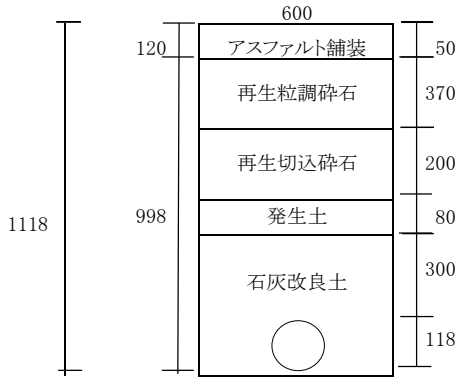
舗装切断工		
t≦15cm	1.43 × 2	2.86 m
濁 水 処 分		
t=5cm	2.86 × 0.130 × 0.01	0.003 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	1.43 × 0.60	0.85 m^2
掘 削 工	φ100断面（π/4× 0.118 ）	
（ 機 械 ）	(0.60 × 1.268 − 0.0109) × 1.43	1.07 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ100断面（π/4× 0.118 ）	
	(0.60 × 0.418 − 0.0109) × 1.43	0.34 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	0.60 × 0.550 × 1.43	0.47 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	1.43 × 0.60	0.85 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=100)	1.43 × 0.60	0.85 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	1.43 × 0.60	0.85 m^2
残土処分工		
	1.07 − 0.47 ÷ 0.900	0.54 m^3
As処分工(密粒)		
(t=50)	1.43 × 0.60 × 0.05	0.04 m^3

16　φ100 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ100 新 φ100　組成C(DP1.00)

仮復旧

φ100　L　＝ 4.84

DP=　1000



既設管口径:　118

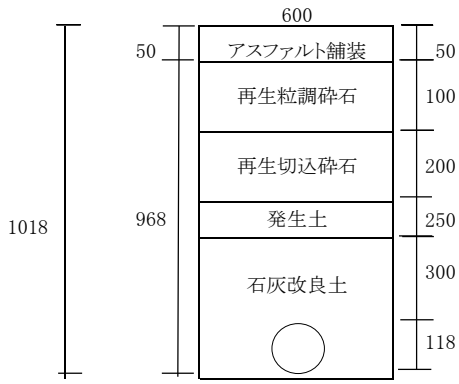
舗装切断工		
t≦15cm	4.84 × 2	9.68 m
濁 水 処 分		
t=12cm	9.68 × 0.284 × 0.01	0.027 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	4.84 × 0.60	2.90 m^2
掘 削 工	φ100断面（π/4× 0.118 ）	
（ 機 械 ）	(0.60 × 0.998 − 0.0109) × 4.84	2.84 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ100断面（π/4× 0.118 ）	
	(0.60 × 0.418 − 0.0109) × 4.84	1.16 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	0.60 × 0.080 × 4.84	0.23 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	4.84 × 0.60	2.90 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=370)	4.84 × 0.60	2.90 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	4.84 × 0.60	2.90 m^2
残土処分工		
	2.84 − 0.23 ÷ 0.900	2.58 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	4.84 × 0.60 × 0.12	0.34 m^3

17　φ100 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ100 新 φ100　組成E(DP0.90)

仮復旧

φ100　L　＝ 2.75

DP=　900



既設管口径:　118

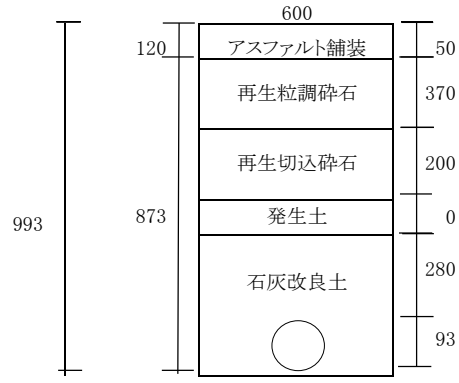
舗装切断工 t≦15cm	2.75 × 2	5.50 m
濁 水 処 分 t=5cm	5.50 × 0.130 × 0.01	0.007 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	2.75 × 0.60	1.65 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ100断面 (π/4× 0.118) (0.60 × 0.968 − 0.0109) × 2.75	1.56 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ100断面 (π/4× 0.118) (0.60 × 0.418 − 0.0109) × 2.75	0.65 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.60 × 0.250 × 2.75	0.41 m^3
下層路盤工 (t=200)	2.75 × 0.60	1.65 m^2
上層路盤工 (t=100)	2.75 × 0.60	1.65 m^2
表層・基層工 (t=50)	2.75 × 0.60	1.65 m^2
残土処分工	1.56 − 0.41 ÷ 0.900	1.10 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	2.75 × 0.60 × 0.05	0.08 m^3

18　φ75 DCIP GX　　土 工 計 算 書　　既 φ75 新 φ75　組成D(DP0.90)

仮復旧

φ75　L　＝ 2.23

DP=　900



既設管口径:　90

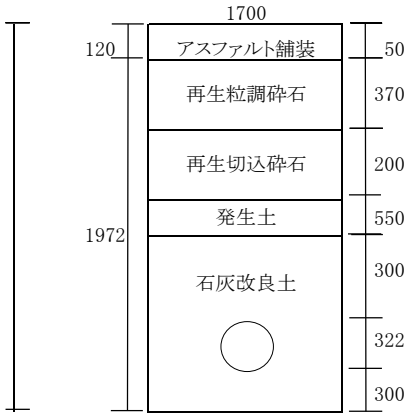
舗装切断工 t≦15cm	2.23 × 2	4.46 m
濁 水 処 分 t=12cm	4.46 × 0.284 × 0.01	0.012 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	2.23 × 0.60	1.33 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ75断面 (π/4× 0.09) (0.60 × 0.873 − 0.0068) × 2.23	1.15 m^3
埋 戻 工 石灰改良土	φ75断面 (π/4× 0.093) (0.60 × 0.373 − 0.0068) × 2.23	0.48 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.60 × 0.000 × 2.23	0.00 m^3
下層路盤工 (t=200)	2.23 × 0.60	1.33 m^2
上層路盤工 (t=370)	2.23 × 0.60	1.33 m^2
表層・基層工 (t=50)	2.23 × 0.60	1.33 m^2
残土処分工	1.15 − 0.00 ÷ 0.900	1.15 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	2.23 × 0.60 × 0.12	0.16 m^3

19　φ300 DCIP　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ300　組成A(DP1.47)

仮復旧

φ300　L　＝ 2.20

DP=　1470



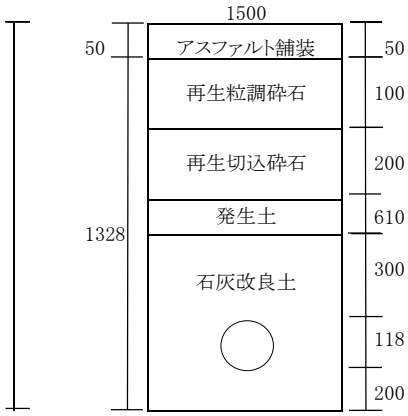
舗装切断工		
t≦15cm	2.20 × 2 + 1.70 × 2	7.80 m
濁 水 処 分		
t=12cm	7.80 × 0.284 × 0.01	0.022 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	2.20 × 1.70	3.74 m^2
掘 削 工	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
（ 機 械 ）	(1.70 × 1.972 − 0.0814) × 2.20	7.19 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ300断面（π/4× 0.322 ）	
	(1.70 × 0.922 − 0.0814) × 2.20	3.26 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	1.70 × 0.550 × 2.20	2.05 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	2.20 × 1.70	3.74 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=370)	2.20 × 1.70	3.74 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	2.20 × 1.70	3.74 m^2
残土処分工		
	7.19 − 2.05 ÷ 0.900	4.91 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	2.20 × 1.70 × 0.12	0.44 m^3
アルミ矢板		
H=2.5	2.20 + 1.70	3.90 m

20　φ100 DCIP　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ100　組成E(DP1.06)

仮復旧

φ100　L　＝ 1.50

DP=　1060



舗装切断工		
t≦15cm	1.50 × 2 + 1.50 × 2	6.00 m
濁 水 処 分		
t=12cm	6.00 × 0.284 × 0.01	0.017 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	1.50 × 1.50	2.25 m^2
掘 削 工	φ100断面（π/4× 0.118 ）	
（ 機 械 ）	(1.50 × 1.328 − 0.0109) × 1.50	2.97 m^3
埋 戻 工		
石 灰 改 良 土	φ100断面（π/4× 0.118 ）	
	(1.50 × 0.618 − 0.0109) × 1.50	1.37 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	1.50 × 0.610 × 1.50	1.37 m^3
下 層 路 盤 工		
(t=200)	1.50 × 1.50	2.25 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=100)	1.50 × 1.50	2.25 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	1.50 × 1.50	2.25 m^2
残土処分工		
	2.97 − 1.37 ÷ 0.900	1.44 m^3
As処分工(密粒)		
(t=50)	1.50 × 1.50 × 0.05	0.11 m^3

配水土工集計表

	配水管布設工																		不断水工										
土工調書	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	小計 φ300		小計 φ150		小計 φ100		小計 φ75		合計	
	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	配水	不断水	不断水										
	300	300	300	300	300	300	300	300	150	150	150	150	150	100	100	100	100	75	300	100										
	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	DCIP GX	1箇所	1箇所	(昼間)		(昼間)		(昼間)		(昼間)		(全線)	
舗装切断工																						m		m		m		m		m
As t = 15cm 以下	152.36	4.68	2.10	1.26	4.68	16.72	1.25	2.10	1.70	4.64	6.70	0.74	7.06	1.78	2.86	9.68	5.50	4.46	7.80	6.00	192.95		20.84		25.82		4.46		244.07	
舗装切断	12cm	12cm	12cm	12cm	12cm	12cm	12cm	12cm	12cm	12cm	5cm	5cm	5cm	12cm	5cm	12cm	5cm	12cm	12cm	5cm		m^3		m^3		m^3		m^3		m^3
濁水処分量	0.432	0.013	0.005	0.003	0.013	0.047	0.003	0.005	0.004	0.013	0.008	0.001	0.009	0.005	0.003	0.027	0.007	0.012	0.022	0.017	0.54		0.03		0.06		0.01		0.65	
(平積0.2m3)																						m^2		m^2		m^2		m^2		m^2
舗装取壊工(t=10超え15cm以下)	118.22	2.10	0.94	1.63	3.040	10.860	1.12	0.94	0.51	1.39				0.53		2.90		1.33	3.74		142.59		1.90		3.43		1.33		149.25	
(平積0.2m3)																						m^2		m^2		m^2		m^2		m^2
舗装取壊工(t=10cm以下)											2.01	0.22	2.11		0.85		1.65			2.25			4.34		4.75				9.09	
(平積0.2m3)																						m^3		m^3		m^3		m^3		m^3
掘削工(機械)	155.05	2.27	0.81	2.19	3.370	9.660	1.45	1.35	0.51	1.26	2.57	0.29	2.92	0.52	1.07	2.84	1.56	1.15	7.19	2.97	183.34		7.55		8.96		1.15		201.00	
(平積0.2m3)																						m^3		m^3		m^3		m^3		m^3
埋戻工(石灰改良土)	62.84	1.11	0.34	0.91	1.700	4.230	0.59	0.50	0.22	0.57	0.86	0.09	0.91	0.21	0.34	1.16	0.65	0.48	3.26	1.37	75.48		2.65		3.73		0.48		82.34	
(平積0.2m3)																						m^3		m^3		m^3		m^3		m^3
埋戻工(発生土)	33.10	0.10		0.45	0.150		0.29	0.37	0.04		1.10	0.13	1.37	0.04	0.47	0.23	0.41		2.05	1.37	36.51		2.64		2.52				41.67	
下層路盤工																						m^2		m^2		m^2		m^2		m^2
(再生切込砕石20cm)	118.22	2.10	0.94	1.63	3.040	10.860	1.12	0.94	0.51	1.39	2.01	0.22	2.11	0.53	0.85	2.90	1.65	1.33	3.74	2.25	142.59		6.24		8.18		1.33		158.34	
上層路盤工																						m^2		m^2		m^2		m^2		m^2
(再生粒調砕石37cm)	118.22	2.10	0.94	1.63	3.040	10.860	1.12	0.94	0.51	1.39				0.53		2.90		1.33	3.74		142.59		1.90		3.43		1.33		149.25	
上層路盤工																						m^2		m^2		m^2		m^2		m^2
(再生粒調砕石10cm)											2.01	0.22	2.11		0.85		1.65			2.25			4.34		4.75				9.09	
表層工																						m^2		m^2		m^2		m^2		m^2
(再生密粒度AS5cm)	118.22	2.10	0.94	1.63	3.040	10.860	1.12	0.94	0.51	1.39	2.01	0.22	2.11	0.53	0.85	2.90	1.65	1.33	3.74	2.25	142.59		6.24		8.18		1.33		158.34	
(4t車、平積0.2m3)																						m^3		m^3		m^3		m^3		m^3
残土処分工	118.27	2.15	0.81	1.69	3.200	9.660	1.12	0.93	0.46	1.26	1.34	0.14	1.39	0.47	0.54	2.58	1.10	1.15	4.91	1.44	142.74		4.59		6.13		1.15		154.61	
(4t車、平積0.2m3)																						m^3		m^3		m^3		m^3		m^3
As処分工	14.18	0.25	0.11	0.19	0.360	1.300	0.13	0.11	0.06	0.16	0.10	0.01	0.10	0.06	0.04	0.34	0.08	0.16	0.44	0.11	17.07		0.43		0.63		0.16		18.29	
土留工																						m		m		m		m		m
矢板長L=2.5m 掘削深2.3m以下																			3.90		3.90								3.90	
土留工																						m		m		m		m		m
矢板長L=2.0m 掘削深1.8m以下	131.36	1.17		1.26			0.62	1.05													135.46								135.46	

消火栓　　配水管布設工事　　（材料）

名称	口径・規格等	1	2			切管	単位	計
フランジ付T字管	GX形　GF形 φ300×φ75		1				個	1
フランジ短管	GF形 φ75×300H		1				個	1
補修弁	φ75×150H		1				個	1
フランジ接合材	φ75　RF形		1				組	1
フランジ接合材	φ75　GF形		2				組	2
地下式単口消火栓	φ75×φ65		1				個	1
消火栓鉄蓋 みらいくんデザイン T-25	φ600×H100		1				組	1
消火栓用レジンボックス	上部ブロック φ600×H200		1				個	1
消火栓用レジンボックス	中部ブロック φ600×H200		1				個	1
消火栓用レジンボックス	下部ブロック φ600×H300		1				個	1
消火栓用レジンボックス	底板 φ600×H40		1				個	1
受枠変形防止金具			1				組	1
無収縮モルタル	25kg		1				袋	1

消火栓　　配水管布設工事　（労務）

名称	口径・規格等	計　算　式	単位	計
消火栓設置工	φ75		箇所	1
消火栓用 鉄蓋設置工	φ600		個	1
消火栓用 レジンボックス設置工	50-200-200-300-40 φ600		箇所	1
フランジ継手工	φ75		口	3

接手部耐震補強金具設置　　（材料）

名称	口径・規格等	1	2			切管	単位	計
既設配水管接手部 耐震補強金具	φ300		2				個	2
							個	
							個	
							組	
							組	
							個	
							組	
							個	
							個	
							個	
							個	
							組	
							袋	

接手部耐震補強金具設置　　（労務）

名称	口径・規格等	計　　算　　式	単位	計
メカニカル継手	φ300		箇所	2

接手部耐震補強金具設置　土 工 延 長 集 計 表

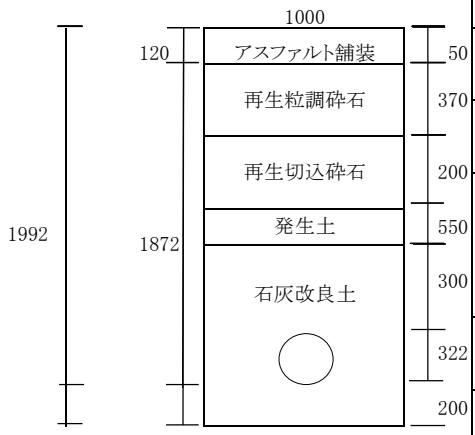
	口径	管種	舗装	DP	延長	計
1						2 箇所
	φ300	組成 A DCIP	現況厚120 仮復旧厚50	1.47	1.00	1.00 m

1　　φ300 DCIP　　2 箇所　　土 工 計 算 書　　φ300　組成A(DP1.47)

仮復旧

φ300　L　＝ 1.00

DP=　1470



舗装切断工 t≦15cm	1.00 × 2 + 1.00 × 2	4.00 m
濁 水 処 分 t=12cm	4.00 × 0.284 × 0.01	0.011 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.00 × 1.00	1.00 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ300断面 (π/4× 0.322) (1.00 × 1.872 − 0.0814) × 1.00	1.79 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ300断面 (π/4× 0.322) (1.00 × 0.822 − 0.0814) × 1.00	0.74 m^3
埋 戻 工 発 生 土	1.00 × 0.550 × 1.00	0.55 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.00 × 1.00	1.00 m^2
上 層 路 盤 工 (t=370)	1.00 × 1.00	1.00 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.00 × 1.00	1.00 m^2
残土処分工	1.79 − 0.55 ÷ 0.900	1.17 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	1.00 × 1.00 × 0.12	0.12 m^3
アルミ矢板 H=2.5	1.00 + 1.00	2.00 m

土　工　集　計　表

	接手部耐震補強工		
土　工　調　書	1	合計	
	300 2箇所	(昼間)	
舗　装　切　断　工			m
As　t　＝　15cm　以　下	8.00	8.00	
舗　装　切　断	12cm		m^3
濁　水　処　分　量	0.022	0.02	
(平積0.1m3)			m^2
舗装取壊工(t=10超え15cm以下)	2.00	2.00	
(平積0.1m3) 舗装取壊工(t=10cm以下)			
(平積0.1m3)			m^3
掘　削　工　(　機　械　)	3.58	3.58	
(平積0.1m3)			m^3
埋戻工(石灰改良土)	1.48	1.48	
(平積0.1m3)			m^3
埋　戻　工　(　発　生　土　)	1.10	1.10	
下　層　路　盤　工			m^2
(再生切込砕石20cm)	2.00	2.00	
上　層　路　盤　工			m^2
(再生粒調砕石37cm)	2.00	2.00	
上　層　路　盤　工			m^2
(再生粒調砕石10cm)			
表　層　工			m^2
(再生密粒度ＡＳ5cm)	2.00	2.00	
(2t車、平積0.1m3)			m^3
残　土　処　分　工	2.34	2.34	
(2t車、平積0.1m3)			m^3
As　処　分　工	0.24	0.24	
土　留　工			m
矢板長L=2.5m　掘削深2.3m以下	4.00	4.00	
土　留　工			m
矢板長L=2.0m　掘削深1.8m以下			

仮設管布設工事　　（材料）

名称	口径・規格等						単位	計	重量(kg)	
		1	2						単位当り	小計
直管	250A×4m	7	10				個	17	102.40	1740.80
直管	250A×2m	5	2				個	7	56.40	394.80
直管	250A×1m	5	7				個	12	33.40	400.80
直管	250A×0.5m	4	5				個	9	21.90	197.10
直管	250A×0.3m	15	6				個	21	16.80	352.80
寸法調整管	250A	1	1				個	2	73.00	146.00
撤去用直管	250A	1	1				個	2	41.50	83.00
フレキ管	250A	17	11				個	28	41.60	1164.80
チーズ	250A×150A						個		27.90	
チーズ	250A×100A	2	2				個	4	27.00	108.00
チーズ	250A×80A	1	1				個	2	26.20	52.40
チーズ	250A×50A	1					個	1	25.80	25.80
角エルボ	250A×90°	1	1				個	2	25.90	51.80
角エルボ	250A×45°						個		19.90	
フランジ付エルボ	250A×90°	1	1				個	2	28.50	57.00
バルブ	バタフライ弁 250A	2	2				個	4	102.20	408.80
取出短管	250A×20A	8	3				個	11	21.10	232.10
接続短管	S×F 250A						個		27.70	
接続短管	U×U 250A	1					個	1	21.00	21.00
接続短管	U×R 250A	1	1				個	2	17.70	35.40
接続短管	S×R 250A	1	1				個	2	12.80	25.60
※付属品 ジョイント	250A	2	2				個	4		
※付属品 ストッパー	250A	144	104				個	248		

仮設管布設工事　　（材料）

名称	口径・規格等						単位	計	重量(kg)	
		1	2						単位当り	小計
直管	100A×4m	1	3				個	4	24.00	96.00
直管	100A×2m	1					個	1	12.90	12.90
直管	100A×1m	3	2				個	5	7.30	36.50
直管	100A×0.5m	1	5				個	6	4.40	26.40
直管	100A×0.3m	8	5				個	13	3.20	41.60
撤去用直管	100A	2	2				個	4	6.70	26.80
フレキ管	100A	11	8				個	19	5.80	110.20
チーズ	100A×50A	2	2				個	4	4.30	17.20
角エルボ	100A×90°	4	4				個	8	4.00	32.00
角エルボ	100A×45°	4	4				個	8	3.00	24.00
バルブ	100A	4	4				個	8	17.00	136.00
接続短管	S×F 100A	2	2				個	4	6.30	25.20
※付属品 ストッパー	100A	86	82				個	168		
直管	80A×4m	1					個	1	18.40	18.40
直管	80A×2m	1					個	1	9.70	9.70
直管	80A×1m	1					個	1	5.40	5.40
直管	80A×0.5m						個		3.20	
直管	80A×0.3m	2					個	2	2.30	4.60
撤去用直管	80A	1					個	1	4.10	4.10
フレキ管	80A	2					個	2	4.70	9.40
角エルボ	80A×90°	2					個	2	2.40	4.80
チーズ	80A×50A	2					個	2	2.90	5.80
バルブ	80A	2					個	2	9.50	19.00
レデューサー	80A×50A	1					個	1	1.40	1.40
消火栓	80A		1				個	1	6.60	6.60
接続短管	S×F 80A						個		5.20	
※付属品 ストッパー	80A	30	2				個	32		

仮設管布設工事　　（材料）

名称	口径・規格等						単位	計	重量(kg)	
		1	2						単位当り	小計
直管	50A×0.5m	1					個	1	2.00	2.00
直管	50A×0.3m	2					個	2	1.40	2.80
フレキ管	50A	8	2				個	10	2.70	27.00
角エルボ	50A×90°	4	2				個	6	1.20	7.20
バルブ	50A	4	2				個	6	3.70	22.20
接続短管	分水栓用 50A	2					個	2	2.00	4.00
接続短管	U×U 50A	1					個	1	0.90	0.90
※付属品 ストッパー	50A	52	16				個	68		
消火栓BOX			1				個	1	78.60	78.60
バルブBOX		16	10				個	26	6.30	163.80
給水ホース	20A×3.0m	7	3				個	10	2.00	20.00
給水ホース	20A×1.5m	8	3				個	11	1.10	12.10
HIVP管 金属入り 給水栓ソケット	φ20	8	3				個	11		
不断水割T字管	DIP φ300×φ250	1	1				基	2		
不断水割T字管	DIP φ150×φ100		1				基	1		
不断水割T字管	PEP φ150×φ100	1					基	1		
不断水割T字管	DIP φ100×φ100	1	1				基	2		
サドル分水栓	PEP φ75×φ50	2					基	2		

重量合計(t)＝　　6.51

仮設管布設工事　　（労務）

名称	口径・規格等	計　算　式	単位	計
ステンレス鋼管布設工	250A	162.90	m	162.9
ステンレス鋼管布設工	150A		m	
ステンレス鋼管布設工	100A	14.50　+11.00　+11.40　+17.50	m	54.4
ステンレス鋼管布設工	80A	11.40	m	11.4
ステンレス鋼管布設工	50A	0.50　×　6.00　+1.60	m	4.6
ジョイント継手工	G型 250A		箇所	124.00
ジョイント継手工	H型 250A		箇所	4.00
ジョイント継手工	100A		箇所	84.00
ジョイント継手工	80A		箇所	16.0
ジョイント継手工	50A		箇所	34.0
仮設バルブ設置工	250A		基	4.00
仮設バルブ設置工	100A		基	8.00
仮設バルブ設置工	80A		基	2.0
仮設バルブ設置工	50A		基	6.00
取出し短管設置工	250A		箇所	11.00
仮設消火栓設置工	80A		基	1.0
給水ホース布設工	20A		本	21.0
不断水割T字管設置工	本管鋳鉄管 φ300×φ250		箇所	2
不断水割T字管設置工	本管鋳鉄管 φ150×φ100		箇所	1
不断水割T字管設置工	本管ポリエチレン管 φ150×φ100		箇所	1
不断水割T字管設置工	本管鋳鉄管 φ100×φ100		箇所	2
サドル分水栓設置工	本管ポリエチレン管 φ75×φ50		箇所	2
フランジ継手工	φ250		口	2
フランジ継手工	φ100		口	4

仮 設 管 布 設　土 工 延 長 集 計 表

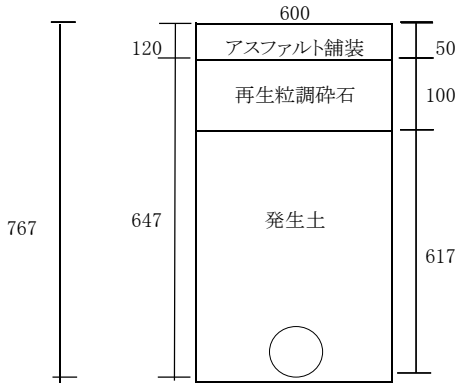
	口径	管種	舗装	DP	延長	計
1						
	仮設管布設 φ250	組成 A	現況厚120 仮復旧厚50	0.50	162.90	162.90　m
2						
	仮設管布設 φ100	組成 B	現況厚120 仮復旧厚50	0.30	4.40　+0.9　+0.9　+4.9	11.10　m
3						
	仮設管布設 φ80	組成 C	現況厚120 仮復旧厚50	0.30	1.10	1.10　m
4						
	仮設管布設 φ100	組成 D	現況厚50 仮復旧厚50	0.30	10.10　+10.1　+10.5　+12.6	43.30　m
5						
	仮設管布設 φ80	組成 E	現況厚50 仮復旧厚50	0.30	1.10	1.10　m
6		分岐φ250				1 箇所
	不断水設置 φ300	組成 A DCIP	現況厚120 仮復旧厚50	1.47	1.90	1.90　m
7		分岐φ250				1 箇所
	不断水設置 φ300	組成 A DCIP	現況厚120 仮復旧厚50	1.20	1.90	1.90　m
8		分岐φ50				1 箇所
	サドル設置 φ75	組成 E PEP	現況厚50 仮復旧厚50	1.23	1.00	1.00　m
9		分岐φ100				1 箇所
	不断水設置 φ100	組成 D DIP	現況厚50 仮復旧厚50	1.28	1.30	1.30　m
10		分岐φ100				1 箇所
	不断水設置 φ150	組成 D PEP	現況厚50 仮復旧厚50	1.07	1.30	1.30　m
11		分岐φ100				1 箇所
	不断水設置 φ100	組成 D DIP	現況厚50 仮復旧厚50	1.06	1.30	1.30　m
12		分岐φ100				1 箇所
	不断水設置 φ150	組成 D DCIP	現況厚50 仮復旧厚50	1.32	1.30	1.30　m
13						
	仮給水設置 φ20	組成 A DCIP	現況厚120 仮復旧厚50	0.50	3.5m　×10軒　+　1m　×　1軒	36.00　m

1　　φ250　　土 工 計 算 書　　φ250　組成A(DP0.50)

仮復旧

φ250　L　＝ 162.90

DP=　500



既設管口径:

新設管口径:　267

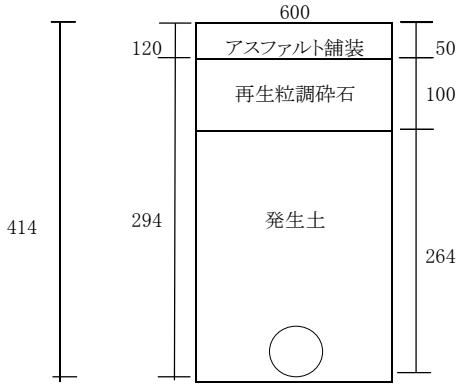
舗装切断工 t≦15cm	162.90 × 1	162.90 m
濁 水 処 分 t=12cm	162.90 × 0.284 × 0.01	0.462 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	162.90 × 0.60	97.74 m^2
掘 削 工 (機 械)	0.60 × 0.647 × 162.90	63.23 m^3
埋 戻 工 発 生 土	φ250断面 (π/4× 0.267) (0.60 × 0.617 − 0.0560) × 162.90	51.18 m^3
下 層 路 盤 工		0.00 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	162.90 × 0.60	97.74 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	162.90 × 0.60	97.74 m^2
残土処分工	63.23 − 51.18 ÷ 0.900	6.36 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	162.90 × 0.60 × 0.12	11.72 m^3

2　　φ100　　土 工 計 算 書　　φ100　組成B(DP0.30)

仮復旧

φ100　L　＝ 11.10

DP=　300



既設管口径:

新設管口径:　114

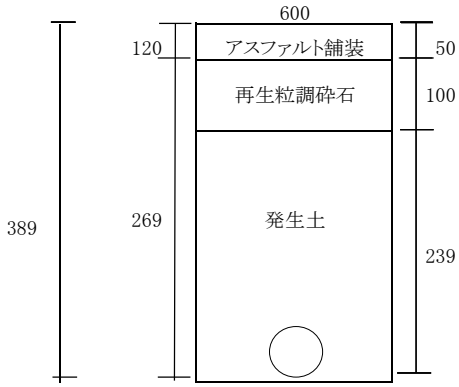
舗装切断工 t≦15cm	11.10 × 2	22.20 m
濁 水 処 分 t=12cm	22.20 × 0.284 × 0.01	0.063 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	11.10 × 0.60	6.66 m^2
掘 削 工 (機 械)	0.60 × 0.294 × 11.10	1.95 m^3
埋 戻 工 発 生 土	φ100断面 (π/4× 0.114) (0.60 × 0.264 − 0.0102) × 11.10	1.64 m^3
下 層 路 盤 工		0.00 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	11.10 × 0.60	6.66 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	11.10 × 0.60	6.66 m^2
残土処分工	1.95 − 1.64 ÷ 0.900	0.12 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	11.10 × 0.60 × 0.12	0.79 m^3

3　　φ80　　土 工 計 算 書　　φ80　　組成C(DP0.30)

仮復旧

φ80　　L　　＝ 1.10

DP=　300



既設管口径:

新設管口径:　89

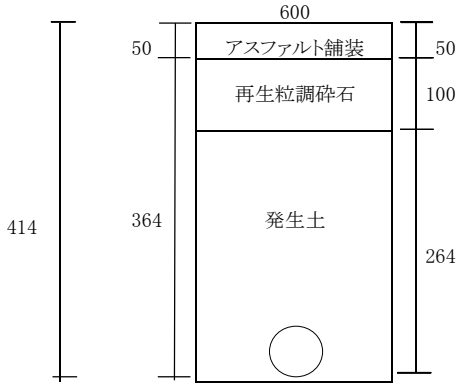
舗装切断工		
t≦15cm	1.10 × 2	2.20 m
濁 水 処 分		
t=12cm	2.20 × 0.284 × 0.01	0.006 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	1.10 × 0.60	0.66 m^2
掘 削 工		
(機 械)	0.60 × 0.269 × 1.10	0.17 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	φ80断面 (π/4× 0.089)	
	(0.60 × 0.239 − 0.0062) × 1.10	0.15 m^3
下 層 路 盤 工		
		0.00 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=100)	1.10 × 0.60	0.66 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	1.10 × 0.60	0.66 m^2
残土処分工		
	0.17 − 0.15 ÷ 0.900	0.00 m^3
As処分工(密粒)		
(t=120)	1.10 × 0.60 × 0.12	0.07 m^3

4　　φ100　　土 工 計 算 書　　φ100　　組成D(DP0.30)

仮復旧

φ100　　L　　＝ 43.30

DP=　300



既設管口径:

新設管口径:　114

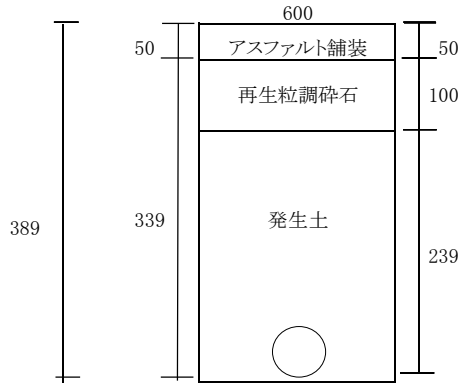
舗装切断工		
t≦15cm	43.30 × 2	86.60 m
濁 水 処 分		
t=5cm	86.60 × 0.130 × 0.01	0.112 m^3
舗装取壊工		
t≦15cm	43.30 × 0.60	25.98 m^2
掘 削 工		
(機 械)	0.60 × 0.364 × 43.30	9.45 m^3
埋 戻 工		
発 生 土	φ100断面 (π/4× 0.114)	
	(0.60 × 0.264 − 0.0102) × 43.30	6.41 m^3
下 層 路 盤 工		
		0.00 m^2
上 層 路 盤 工		
(t=100)	43.30 × 0.60	25.98 m^2
表 層・基 層 工		
(t=50)	43.30 × 0.60	25.98 m^2
残土処分工		
	9.45 − 6.41 ÷ 0.900	2.32 m^3
As処分工(密粒)		
(t=50)	43.30 × 0.60 × 0.05	1.29 m^3

5　　φ80　　土 工 計 算 書　　φ80　　組成E(DP0.30)

仮復旧

φ80　　L　　＝ 1.10

DP=　300



既設管口径:

新設管口径:　89

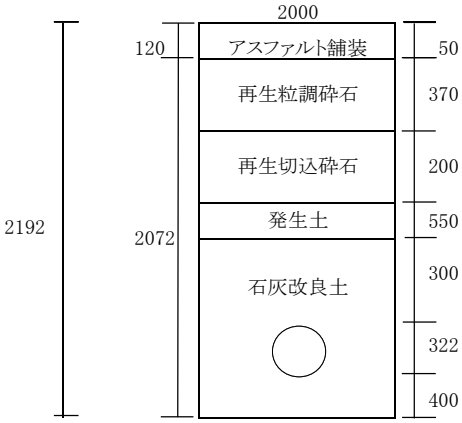
舗装切断工 t≦15cm	1.10 × 2	2.20 m
濁 水 処 分 t=5cm	2.20 × 0.130 × 0.01	0.002 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.10 × 0.60	0.66 m^2
掘 削 工 (機 械)	0.60 × 0.339 × 1.10	0.22 m^3
埋 戻 工 発 生 土	φ80断面 (π/4× 0.089) (0.60 × 0.239 − 0.0062) × 1.10	0.15 m^3
下 層 路 盤 工		0.00 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	1.10 × 0.60	0.66 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.10 × 0.60	0.66 m^2
残土処分工	0.22 − 0.15 ÷ 0.900	0.05 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	1.10 × 0.60 × 0.05	0.03 m^3

6　　φ300 DCIP　　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ300　　組成A(DP1.47)

仮復旧

φ300　　L　　＝ 1.90

DP=　1470



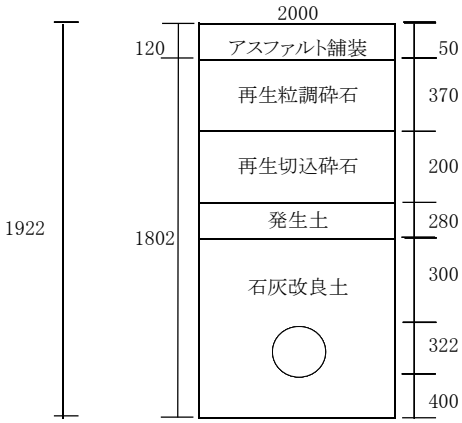
舗装切断工 t≦15cm	1.90 × 2 + 2.00 × 2	7.80 m
濁 水 処 分 t=12cm	7.80 × 0.284 × 0.01	0.022 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.90 × 2.00	3.80 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ300断面 (π/4× 0.322) (2.00 × 2.072 − 0.0814) × 1.90	7.71 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ300断面 (π/4× 0.322) (2.00 × 1.022 − 0.0814) × 1.90	3.72 m^3
埋 戻 工 発 生 土	2.00 × 0.550 × 1.90	2.09 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.90 × 2.00	3.80 m^2
上 層 路 盤 工 (t=370)	1.90 × 2.00	3.80 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.90 × 2.00	3.80 m^2
残土処分工	7.71 − 2.09 ÷ 0.900	5.38 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	1.90 × 2.00 × 0.12	0.45 m^3
アルミ矢板 H=2.5	1.90 + 2.00	3.90 m

7　φ300 DCIP　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ300　組成A(DP1.20)

仮復旧

φ300　L　＝ 1.90

DP=　1200



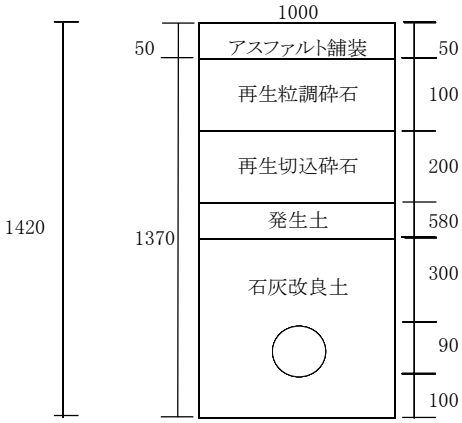
舗装切断工 t≦15cm	1.90 × 2 + 2.00 × 2	7.80 m
濁 水 処 分 t=12cm	7.80 × 0.284 × 0.01	0.022 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.90 × 2.00	3.80 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ300断面 (π/4× 0.322) (2.00 × 1.802 − 0.0814) × 1.90	6.69 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ300断面 (π/4× 0.322) (2.00 × 1.022 − 0.0814) × 1.90	3.72 m^3
埋 戻 工 発 生 土	2.00 × 0.280 × 1.90	1.06 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.90 × 2.00	3.80 m^2
上 層 路 盤 工 (t=370)	1.90 × 2.00	3.80 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.90 × 2.00	3.80 m^2
残土処分工	6.69 − 1.06 ÷ 0.900	5.51 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	1.90 × 2.00 × 0.12	0.45 m^3
アルミ矢板 H=2.5	1.90 + 2.00	3.90 m

8　φ75 PEP　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ75　組成E(DP1.23)

仮復旧

φ75　L　＝ 1.00

DP=　1230



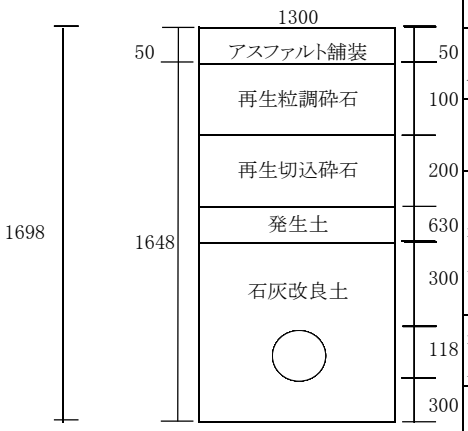
舗装切断工 t≦15cm	1.00 × 2 + 1.00 × 2	4.00 m
濁 水 処 分 t=5cm	4.00 × 0.130 × 0.01	0.005 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.00 × 1.00	1.00 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ75断面 (π/4× 0.09) (1.00 × 1.370 − 0.0064) × 1.00	1.36 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ75断面 (π/4× 0.09) (1.00 × 0.490 − 0.0064) × 1.00	0.48 m^3
埋 戻 工 発 生 土	1.00 × 0.580 × 1.00	0.58 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.00 × 1.00	1.00 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	1.00 × 1.00	1.00 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.00 × 1.00	1.00 m^2
残土処分工	1.36 − 0.58 ÷ 0.900	0.71 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	1.00 × 1.00 × 0.05	0.05 m^3
アルミ矢板 H=2.0		0.00 m

9　φ100 DIP　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ100　組成D(DP1.28)

仮復旧

φ100　L　＝ 1.30

DP=　1280



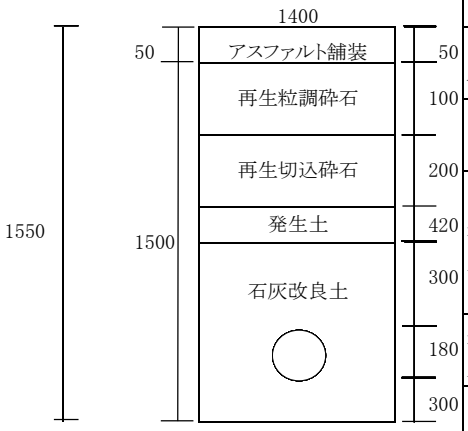
舗装切断工 t≦15cm	1.30 × 2 + 1.30 × 2	5.20 m
濁 水 処 分 t=5cm	5.20 × 0.130 × 0.01	0.006 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.30 × 1.30	1.69 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ100断面 (π/4× 0.118) (1.30 × 1.648 − 0.0109) × 1.30	2.77 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ100断面 (π/4× 0.118) (1.30 × 0.718 − 0.0109) × 1.30	1.19 m^3
埋 戻 工 発 生 土	1.30 × 0.630 × 1.30	1.06 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.30 × 1.30	1.69 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	1.30 × 1.30	1.69 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.30 × 1.30	1.69 m^2
残土処分工	2.77 − 1.06 ÷ 0.900	1.59 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	1.30 × 1.30 × 0.05	0.08 m^3
アルミ矢板 H=2.0	1.30 + 1.30	2.60 m

10　φ150 PEP　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ150　組成D(DP1.07)

仮復旧

φ150　L　＝ 1.30

DP=　1070



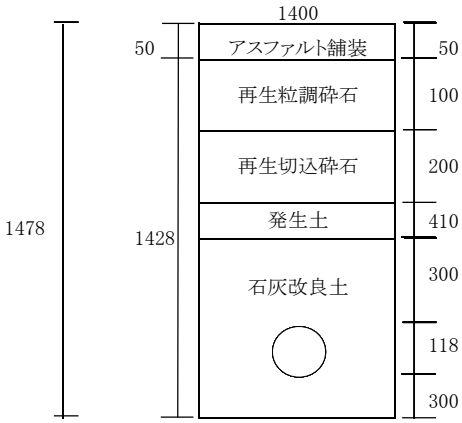
舗装切断工 t≦15cm	1.30 × 2 + 1.40 × 2	5.40 m
濁 水 処 分 t=5cm	5.40 × 0.130 × 0.01	0.007 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.30 × 1.40	1.82 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ150断面 (π/4× 0.18) (1.40 × 1.500 − 0.0254) × 1.30	2.69 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ150断面 (π/4× 0.18) (1.40 × 0.780 − 0.0254) × 1.30	1.38 m^3
埋 戻 工 発 生 土	1.40 × 0.420 × 1.30	0.76 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
残土処分工	2.69 − 0.76 ÷ 0.900	1.84 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	1.30 × 1.40 × 0.05	0.09 m^3
アルミ矢板 H=2.0	1.30 + 1.40	2.70 m

11　φ100 DIP　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ100　組成D(DP1.06)

仮復旧

φ100　L　＝ 1.30

DP=　1060



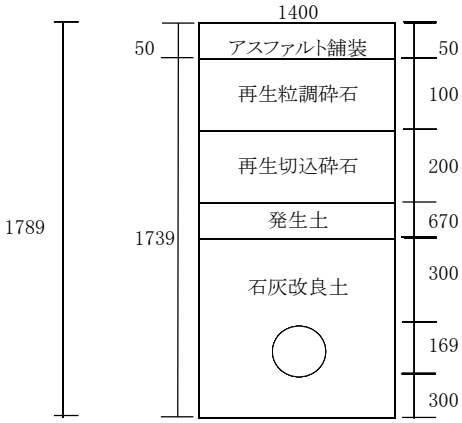
舗装切断工 t≦15cm	1.30 × 2 + 1.40 × 2	5.40 m
濁 水 処 分 t=5cm	5.40 × 0.130 × 0.01	0.007 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.30 × 1.40	1.82 m^2
掘 削 工 （ 機 械 ）	φ100断面（π/4× 0.118 ） (1.40 × 1.428 − 0.0109) × 1.30	2.58 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ100断面（π/4× 0.118 ） (1.40 × 0.718 − 0.0109) × 1.30	1.29 m^3
埋 戻 工 発 生 土	1.40 × 0.410 × 1.30	0.74 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
残土処分工	2.58 − 0.74 ÷ 0.900	1.75 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	1.30 × 1.40 × 0.05	0.09 m^3

12　φ150 DCIP　1 箇所　　土 工 計 算 書　　φ150　組成D(DP1.32)

仮復旧

φ150　L　＝ 1.30

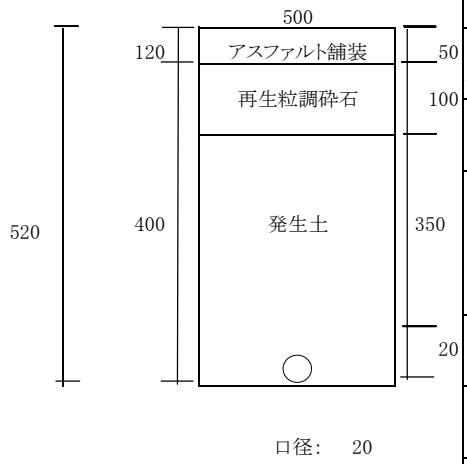
DP=　1320



舗装切断工 t≦15cm	1.30 × 2 + 1.40 × 2	5.40 m
濁 水 処 分 t=5cm	5.40 × 0.130 × 0.01	0.007 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.30 × 1.40	1.82 m^2
掘 削 工 （ 機 械 ）	φ150断面（π/4× 0.169 ） (1.40 × 1.739 − 0.0224) × 1.30	3.13 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ150断面（π/4× 0.169 ） (1.40 × 0.769 − 0.0224) × 1.30	1.37 m^3
埋 戻 工 発 生 土	1.40 × 0.670 × 1.30	1.21 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.30 × 1.40	1.82 m^2
残土処分工	3.13 − 1.21 ÷ 0.900	1.78 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	1.30 × 1.40 × 0.05	0.09 m^3
アルミ矢板 H=2.0	1.30 + 1.40	2.70 m

13　仮給水設置　　土 工 計 算 書　　φ20　組成A(DP0.50)

仮復旧



舗装切断工 t≦15cm	36.00 × 2	72.00 m
濁 水 処 分 t=12cm	72.00 × 0.284 × 0.01	0.204 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	36.00 × 0.50	18.00 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ20断面 (π/4× 0.02) (0.50 × 0.400 × 36.00	7.20 m^3
埋 戻 工 発 生 土	φ20断面 (π/4× 0.02) (0.50 × 0.370 − 0.0003) × 36.00	6.64 m^3
		m^3
下 層 路 盤 工		m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	36.00 × 0.50	18.00 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	36.00 × 0.50	18.00 m^2
残土処分工	7.20 − 6.64 ÷ 0.900	−0.17 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	36.00 × 0.50 × 0.12	2.16 m^3

土 工 集 計 表

土工調書	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	合計	
	仮設	仮設	仮設	仮設	仮設	不断水	不断水	サドル	不断水	不断水	不断水	不断水	給水		
	250	100	80	100	80	300	300	75	100	150	100	150	20		
						1箇所	1箇所	1箇所	1箇所	1箇所	1箇所	1箇所		(昼間)	
舗装切断工															m
As t = 15cm 以下	162.90	22.20	2.20	86.60	2.20	7.80	7.80	4.00	5.20	5.40	5.40	5.40	72.00	389.10	
舗装切断	12cm	12cm	12cm	5cm	5cm	12cm	12cm	5cm	5cm	5cm	5cm	5cm	12cm		m^3
濁水処分量	0.46	0.06	0.01	0.11	0.00	0.02	0.02	0.01	0.01	0.01	0.01	0.01	0.20	0.93	
(平積0.1m3)															m^2
舗装取壊工(t=10超え15cm以下)	97.74	6.66	0.66			3.80	3.80						18.00	130.66	
(平積0.1m3)															m^2
舗装取壊工(t=10cm以下)				25.98	0.66			1.00	1.69	1.82	1.82	1.82		34.79	
(平積0.1m3)															m^3
掘削工(機械)	63.23	1.95	0.17	9.45	0.22	7.71	6.69	1.36	2.77	2.69	2.58	3.13	7.20	109.15	
(平積0.1m3)															m^3
埋戻工(石灰改良土)						3.72	3.72	0.48	1.19	1.38	1.29	1.37		13.15	
(平積0.1m3)															m^3
埋戻工(発生土)	51.18	1.64	0.15	6.41	0.15	2.09	1.06	0.58	1.06	0.76	0.74	1.21	6.64	73.67	
下層路盤工															m^2
(再生切込砕石20cm)						3.80	3.80	1.00	1.69	1.82	1.82	1.82		15.75	
下層路盤工															m^2
(再生切込砕石5cm)															
上層路盤工															m^2
(再生粒調砕石37cm)						3.80	3.80							7.60	
上層路盤工															m^2
(再生粒調砕石34cm)															
上層路盤工															m^2
(再生粒調砕石32cm)															
上層路盤工															m^2
(再生粒調砕石10cm)	97.74	6.66	0.66	25.98	0.66			1.00	1.69	1.82	1.82	1.82	18.00	157.85	
表層工															m^2
(再生密粒度AS5cm)	97.74	6.66	0.66	25.98	0.66	3.80	3.80	1.00	1.69	1.82	1.82	1.82	18.00	165.45	
(2t車、平積0.1m3)															m^3
残土処分工	6.36	0.12		2.32	0.05	5.38	5.51	0.71	1.59	1.84	1.75	1.78	(0.17)	27.24	
(2t車、平積0.1m3)															m^3
As処分工	11.72	0.79	0.07	1.29	0.03	0.45	0.45	0.05	0.08	0.09	0.09	0.09	2.16	17.36	
土留工															m
矢板長L=2.5m 掘削深2.3m以下						3.90	3.90							7.80	
土留工															m
矢板長L=2.0m 掘削深1.8m以下									2.60	2.70		2.70		8.00	

仮設管撤去工事　　（材料）

名称	口径・規格等						単位	計
		1	2					
フランジ蓋	φ250	1	1				個	2
フランジ蓋	φ150						個	
フランジ蓋	φ100	2	2				個	4
分水栓用閉栓キャップ	φ50	2					個	2
フランジ接合材	φ250　RF形	1	1				個	2
フランジ接合材	φ150　RF形						個	
フランジ接合材	φ100　RF形	2	2				個	4

仮設管撤去工事　　（労務）

名称	口径・規格等	計　　算　　式	単位	計
ステンレス鋼管撤去工		設置費用の1/2	式	1
フランジ継手工	φ250		口	2
フランジ継手工	φ150		口	
フランジ継手工	φ100		口	4
フランジ継手工	φ75		口	
フランジ継手取外し工	φ250		口	2
フランジ継手取外し工	φ100		口	4

仮 設 管 撤 去　土 工 延 長 集 計 表

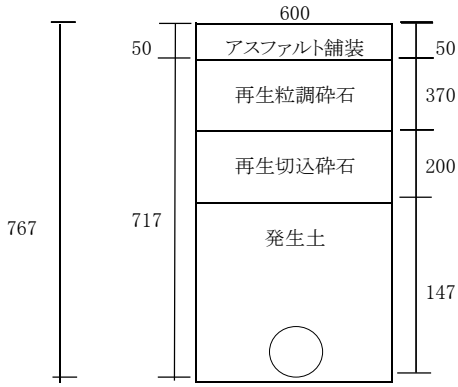
	口径	管種	舗装	DP	延長	計
1						
	仮設管撤去 φ250	組成 A	現況厚120 仮復旧厚50	0.50	162.90	162.90　m
2						
	仮設管撤去 φ100	組成 B	現況厚120 仮復旧厚50	0.30	4.40　+0.9　+0.9　+4.9	11.10　m
3						
	仮設管撤去 φ80	組成 C	現況厚120 仮復旧厚50	0.30	1.10	1.10　m
4						
	仮設管撤去 φ100	組成 D	現況厚50 仮復旧厚50	0.30	10.10　+10.1　+10.5　+12.6	43.30　m
5						
	仮設管撤去 φ80	組成 E	現況厚50 仮復旧厚50	0.30	1.10	1.10　m
####						
	仮給水撤去 φ20	組成 A DCIP	現況厚120 仮復旧厚50	0.50	3.5m　×10軒　+　1m　×　1軒	36.00　m

1　　φ250　　土 工 計 算 書　　φ250　組成A(DP0.50)

仮復旧

φ250　L　＝ 162.90

DP=　500



管口径:　267

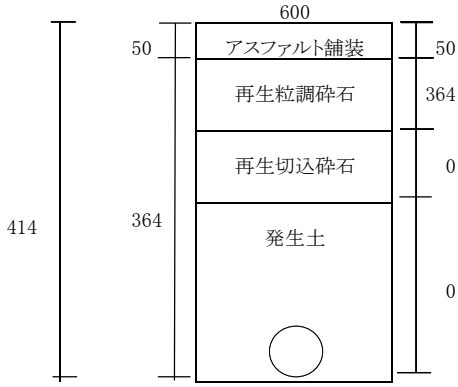
舗装切断工 t≦15cm		m
濁 水 処 分 t=12cm		m^3
舗装取壊工 t≦15cm	162.90 × 0.60	97.74 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ250断面 (π/4× 0.267) (0.60 × 0.717 − 0.0560) × 162.90	60.95 m^3
埋 戻 工 発 生 土	(0.60 × 0.147 − 0.0000) × 162.90	14.36 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	162.90 × 0.60	97.74 m^2
上 層 路 盤 工 (t=370)	162.90 × 0.60	97.74 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	162.90 × 0.60	97.74 m^2
残土処分工	60.95 − 14.36 ÷ 0.900	44.99 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	162.90 × 0.60 × 0.05	4.88 m^3

2　　φ100　　土 工 計 算 書　　φ100　組成B(DP0.30)

仮復旧

φ100　L　＝ 11.10

DP=　300



管口径:　114

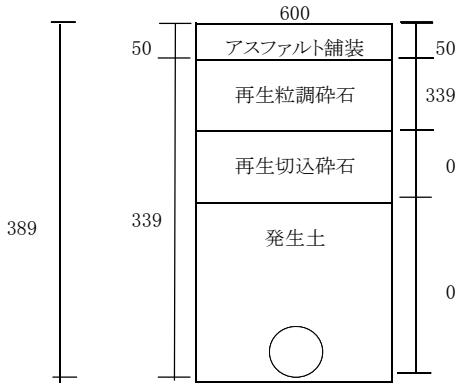
舗装切断工 t≦15cm		m
濁 水 処 分 t=12cm		m^3
舗装取壊工 t≦15cm	11.10 × 0.60	6.66 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ100断面 (π/4× 0.114) (0.60 × 0.364 − 0.0102) × 11.10	2.31 m^3
埋 戻 工 発 生 土	(0.60 × 0.000 − 0.0000) × 11.10	0.00 m^3
下 層 路 盤 工 (t=)		0.00 m^2
上 層 路 盤 工 (t=360)	11.10 × 0.60	6.66 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	11.10 × 0.60	6.66 m^2
残土処分工	2.31 − 0.00 ÷ 0.900	2.31 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	11.10 × 0.60 × 0.05	0.33 m^3

3　　φ80　　土 工 計 算 書　　φ80　　組成C(DP0.30)

仮復旧

φ80　　L　　＝ 1.10

DP=　300



管口径:　89

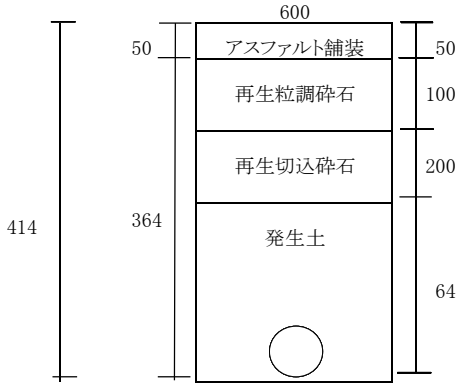
舗装切断工 t≦15cm		m
濁 水 処 分 t=12cm		m³
舗装取壊工 t≦15cm	1.10 × 0.60	0.66 m²
掘 削 工 (機 械)	φ80断面 (π/4× 0.089) (0.60 × 0.339 − 0.0062) × 1.10	0.21 m³
埋 戻 工 発 生 土	(0.60 × 0.000 − 0.0000) × 1.10	0.00 m³
下 層 路 盤 工 (t=)		0.00 m²
上 層 路 盤 工 (t=330)	1.10 × 0.60	0.66 m²
表 層・基 層 工 (t=50)	1.10 × 0.60	0.66 m²
残土処分工	0.21 − 0.00 ÷ 0.900	0.21 m³
As処分工(密粒) (t=50)	1.10 × 0.60 × 0.05	0.03 m³

4　　φ100　　土 工 計 算 書　　φ100　　組成D(DP0.30)

仮復旧

φ100　　L　　＝ 43.30

DP=　300



管口径:　114

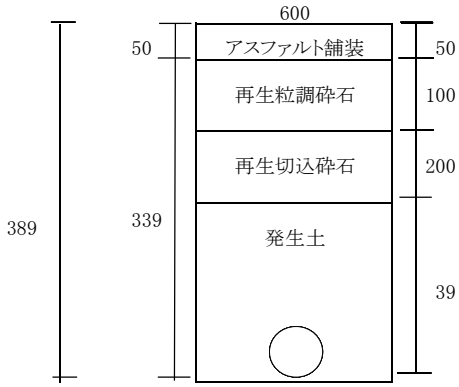
舗装切断工 t≦15cm		m
濁 水 処 分 t=12cm		m³
舗装取壊工 t≦15cm	43.30 × 0.60	25.98 m²
掘 削 工 (機 械)	φ100断面 (π/4× 0.114) (0.60 × 0.364 − 0.0102) × 43.30	9.01 m³
埋 戻 工 発 生 土	(0.60 × 0.064 − 0.0000) × 43.30	1.66 m³
下 層 路 盤 工 (t=200)	43.30 × 0.60	25.98 m²
上 層 路 盤 工 (t=100)	43.30 × 0.60	25.98 m²
表 層・基 層 工 (t=50)	43.30 × 0.60	25.98 m²
残土処分工	9.01 − 1.66 ÷ 0.900	7.16 m³
As処分工(密粒) (t=50)	43.30 × 0.60 × 0.05	1.29 m³

5　φ80　　土 工 計 算 書　　φ80　組成E(DP0.30)

仮復旧

φ80　L　＝ 1.10

DP=　300



管口径:　89

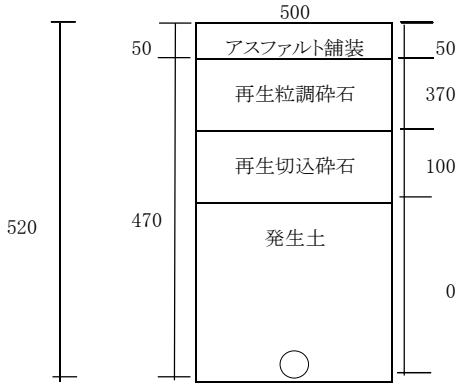
舗装切断工 t≦15cm		m
濁 水 処 分 t=12cm		m^3
舗装取壊工 t≦15cm	1.10 × 0.60	0.66 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ80断面 (π/4× 0.089) (0.60 × 0.339 − 0.0062) × 1.10	0.21 m^3
埋 戻 工 発 生 土	(0.60 × 0.039 − 0.0000) × 1.10	0.02 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	1.10 × 0.60	0.66 m^2
上 層 路 盤 工 (t=100)	1.10 × 0.60	0.66 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	1.10 × 0.60	0.66 m^2
残土処分工	0.21 − 0.02 ÷ 0.900	0.18 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	1.10 × 0.60 × 0.05	0.03 m^3

6　仮給水撤去　　土 工 計 算 書　　φ20　組成A(DP0.50)

仮復旧

L　＝ 36.00

DP=　500



管口径:　20

舗装切断工 t≦15cm		m
濁 水 処 分 t=12cm		m^3
舗装取壊工 t≦15cm	36.00 × 0.50	18.00 m^2
掘 削 工 (機 械)	φ20断面 (π/4× 0.02) (0.50 × 0.470 − 0.0003) × 36.00	8.44 m^3
埋 戻 工 発 生 土	(0.50 × 0.000 − 0.0000) × 36.00	0.00 m^3
下 層 路 盤 工 (t=100)	36.00 × 0.50	18.00 m^2
上 層 路 盤 工 (t=370)	36.00 × 0.50	18.00 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	36.00 × 0.50	18.00 m^2
残土処分工	8.44 − 0.00 ÷ 0.900	8.44 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	36.00 × 0.50 × 0.05	0.90 m^3

土　工　集　計　表

土　工　調　書	1	2	3	4	5	6	合計	
	仮設	仮設	仮設	仮設	仮設	給水		
	250	100	80	100	80	20		
							(昼間)	
舗装切断工								m
As t ＝ 15cm 以下								
舗装切断	5cm	5cm	5cm	5cm	5cm	5cm		m^3
濁水処分量								
(平積0.1m3)								m^2
舗装取壊工(t=10超え15cm以下)								
(平積0.1m3)								m^2
舗装取壊工(t=10cm以下)	97.74	6.66	0.66	25.98	0.66	18.00	149.70	
(平積0.1m3)								m^3
掘削工(機械)	60.95	2.31	0.21	9.01	0.21	8.44	81.13	
(平積0.1m3)								m^3
埋戻工(石灰改良土)								
(平積0.1m3)								m^3
埋戻工(発生土)	14.36			1.66	0.02		16.04	
下層路盤工								m^2
(再生切込砕石20cm)	97.74			25.98	0.66		124.38	
下層路盤工								m^2
(再生切込砕石10cm)						18.00	18.00	
上層路盤工								m^2
(再生粒調砕石37cm)	97.74					18.00	115.74	
上層路盤工								m^2
(再生粒調砕石36cm)		6.66					6.66	
上層路盤工								m^2
(再生粒調砕石33cm)			0.66				0.66	
上層路盤工								m^2
(再生粒調砕石10cm)				25.98	0.66		26.64	
表層工								m^2
(再生密粒度AS5cm)	97.74	6.66	0.66	25.98	0.66	18.00	149.70	
(2t車、平積0.1m3)								m^3
残土処分工	44.99	2.31	0.21	7.16	0.18	8.44	63.29	
(2t車、平積0.1m3)								m^3
As処分工	4.88	0.33	0.03	1.29	0.03	0.90	7.46	
土留工								m
矢板長L=2.5m 掘削深2.3m以下								
土留工								m
矢板長L=2.0m 掘削深1.8m以下								

既設管撤去工　　（労務）

名称	口径・規格等	計　算　式	単位	計
鋳鉄管撤去工	φ300	148.31　※CAD計測	m	148.3
鋳鉄管撤去工	φ150	7.50　※CAD計測	m	7.5
鋳鉄管撤去工	φ100	1.43　+　+7.89	m	9.3
既設撤去管切断工	DIP　エンジンカッター φ300	148.3　÷　6.0　+ 1	口	26
既設撤去管切断工	DIP　エンジンカッター φ150	7.5　÷　6.0　+ 1	口	3
既設撤去管切断工	DIP　エンジンカッター φ100	9.3　÷　6.0　+ 1	口	3
既設管処分	DIP φ300	148.3　×　46.18　／ 1000	t	6.8
既設管処分	DIP φ150	7.5　×　21.97　／ 1000	t	0.2
既設管処分	DIP φ100	9.3　×　15.09　／ 1000	t	0.1
既設管処分合計	DIP		t	7.1
仕切弁撤去工	φ300		基	1
仕切弁撤去工	φ100		基	1
仕切弁筐撤去工			箇所	2
ポリエチレン管撤去工	φ150	3.28	m	3.2
ポリエチレン管撤去工	φ75	3.29	m	3.2
既設撤去管切断工	PEP φ150	3.2　÷　6.0　+ 1	口	2
既設撤去管切断工	PEP φ75	3.2　÷　6.0　+ 1	口	2

給水管工事　　（材料）

名称	口径・規格等	1	2				単位	計
鋳鉄管用 ボール式サドル付分水栓	防食フィルム含む φ300×φ50						個	
鋳鉄管用 ボール式サドル付分水栓	防食フィルム含む φ300×φ40						個	
鋳鉄管用 ボール式サドル付分水栓	防食フィルム含む φ300×φ30						個	
鋳鉄管用 ボール式サドル付分水栓	防食フィルム含む φ300×φ20	8	3				個	11
密着銅コア	φ50						個	
密着銅コア	φ40						個	
密着銅コア	φ30						個	
密着銅コア	φ20	8	3				個	11
HI用ユニオンソケット	ガイドナット付 φ50						個	
HI用ユニオンソケット	ガイドナット付 φ40						個	
HI用ユニオンソケット	ガイドナット付 φ30						個	
HI用ユニオンソケット	ガイドナット付 φ20	8	3				個	11
HIVP管 異形ソケット	φ20×φ13						個	
HIVP管 ソケット	φ50						個	
HIVP管 ソケット	φ40						個	
HIVP管 ソケット	φ30						個	
HIVP管 ソケット	φ20	16	6				個	22
HIVP管 エルボ	φ50						個	
HIVP管 エルボ	φ40						個	
HIVP管 エルボ	φ30						個	
HIVP管 エルボ	φ20	16	6				個	22
HIVP管 直管	φ50×4m						本	
HIVP管 直管	φ40×4m						本	
HIVP管 直管	φ30×4m						本	
HIVP管 直管	φ20×4m						本	4

給水管工事　　（労務）

名称	口径・規格等	計　算　式	単位	計
サドル付分水栓建込工	本管鋳鉄管 φ300×φ50		箇所	
	本管鋳鉄管 φ300×φ40		箇所	
	本管鋳鉄管 φ300×φ30		箇所	
	本管鋳鉄管 φ300×φ20		箇所	11
コア取付け工	φ50		箇所	
	φ40		箇所	
	φ30		箇所	
	φ20		箇所	11
塩ビ管布設工	φ50		m	
	φ40		m	
	φ30		m	
	φ20		m	14.5
TS継手接合工	φ50		口	
	φ40		口	
	φ30		口	
	φ20		口	88
	φ13		口	

給水延長集計表

番号	給水管延長	給水管延長
1	φ20	1.00m
2	φ20	1.00m
3	φ20	1.00m
4	φ20	1.00m
5	φ20	1.00m
6	φ20	1.00m
7	φ20	1.00m
8	φ20	1.00m
9	φ20	1.00m
10	φ20	1.00m
11	φ20	4.50m
合計	φ50	
	φ40	
	φ30	
	φ20	14.50m

給 水 管　土 工 延 長 集 計 表

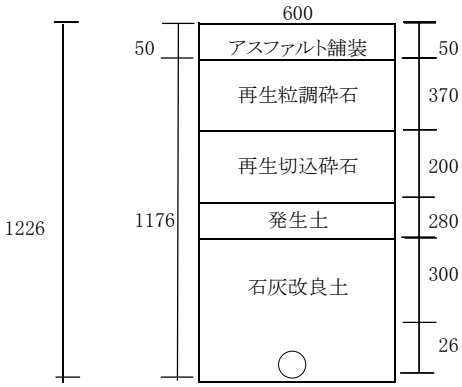
	口径	管種	舗装	DP	延長	計
1						
	給水布設 φ20	組成 A	現況厚50 仮復旧厚50	1.20	10.00	10.00 m
2						
	給水布設 φ20	組成 A	現況厚120 仮復旧厚50	1.20	4.50	4.50 m

1　　φ20 給水　　土 工 計 算 書　　φ20　　組成A(DP1.20)

仮復旧

φ20　　L　　＝ 10.00

DP=　1200



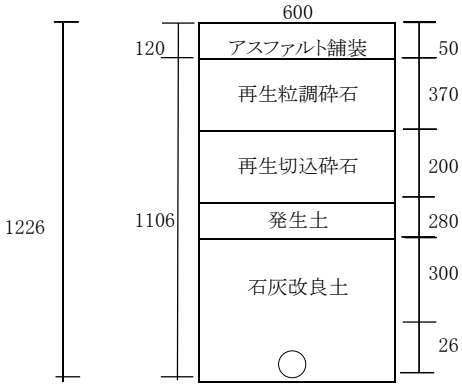
舗装切断工 t≦15cm	10.00 × 2	20.00 m
濁 水 処 分 t=5cm	20.00 × 0.130 × 0.01	0.026 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	10.00 × 0.60	6.00 m^2
掘 削 工 (機 械)	(0.60 × 1.176 × 10.00	7.05 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ20断面（π/4× 0.026 ） (0.60 × 0.326 − 0.0005) × 10.00	1.95 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.60 × 0.280 × 10.00	1.68 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	10.00 × 0.60	6.00 m^2
上 層 路 盤 工 (t=370)	10.00 × 0.60	6.00 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	10.00 × 0.60	6.00 m^2
残土処分工	7.05 − 1.68 ÷ 0.900	5.18 m^3
As処分工(密粒) (t=50)	10.00 × 0.60 × 0.05	0.30 m^3
アルミ矢板 H=2.0		m

2　　φ20 給水　　土 工 計 算 書　　φ20　　組成A(DP1.20)

仮復旧

φ20　　L　　＝ 4.50

DP=　1200



舗装切断工 t≦15cm	4.50 × 2	9.00 m
濁 水 処 分 t=12cm	9.00 × 0.284 × 0.01	0.025 m^3
舗装取壊工 t≦15cm	4.50 × 0.60	2.70 m^2
掘 削 工 (機 械)	(0.60 × 1.106 × 4.50	2.98 m^3
埋 戻 工 石 灰 改 良 土	φ20断面（π/4× 0.026 ） (0.60 × 0.326 − 0.0005) × 4.50	0.87 m^3
埋 戻 工 発 生 土	0.60 × 0.280 × 4.50	0.75 m^3
下 層 路 盤 工 (t=200)	4.50 × 0.60	2.70 m^2
上 層 路 盤 工 (t=370)	4.50 × 0.60	2.70 m^2
表 層・基 層 工 (t=50)	4.50 × 0.60	2.70 m^2
残土処分工	2.98 − 0.75 ÷ 0.900	2.14 m^3
As処分工(密粒) (t=120)	4.50 × 0.60 × 0.12	0.32 m^3
アルミ矢板 H=2.0		m

	給水管工			
土　工　調　書	1 給水	2 給水	合計	
	20	20		
			(昼間)	
舗　装　切　断　工				m
As　t　＝　15cm　以　下	20.00	9.00	29.00	
舗　装　切　断	5cm	12cm		m^3
濁　水　処　分　量	0.026	0.025	0.05	
(平積0.1m3)				m^2
舗装取壊工(t=10超え15cm以下)		2.70	2.70	
(平積0.1m3)				m^2
舗 装 取 壊 工 (t=10cm 以 下)	6.00		6.00	
(平積0.1m3)				m^3
掘　削　工　(　機　械　)	7.05	2.98	10.03	
(平積0.1m3)				m^3
埋 戻 工 (石 灰 改 良 土)	1.95	0.87	2.82	
(平積0.1m3)				m^3
埋　戻　工　(　発　生　土　)	1.68	0.75	2.43	
下　層　路　盤　工				m^2
(再 生 切 込 砕 石 20 c m)	6.00	2.70	8.70	
上　層　路　盤　工				m^2
(再 生 粒 調 砕 石 37 c m)	6.00	2.70	8.70	
上　層　路　盤　工				m^2
(再 生 粒 調 砕 石 10 c m)				
表　層　工				m^2
(再 生 密 粒 度 Ａ Ｓ 5 c m)	6.00	2.70	8.70	
(2t車、平積0.1m3)				m^3
残　土　処　分　工	5.18	2.14	7.32	
(2t車、平積0.1m3)				m^3
As　処　分　工	0.30	0.32	0.62	
土　留　工				m
矢板長L=2.5m　掘削深2.3m以下				
土　留　工				m
矢板長L=2.0m　掘削深1.8m以下		m		

アルミ矢板賃料・支保工賃料

土留延長 135.5m

掘削深1.8m以下 矢板長L=2.0m 1段梁・ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3級

工　　種	算　　出　　根　　拠	数　量
土留供用日数	D：工程表より　30　日	
施工日進量	工程表より　8.0　m/日	
転用補正率	α：即日復旧　1.0	
(1) アルミ矢板賃料	W：1回締切重量＝ 50枚 × 2.0m × 0.0049t ＝　0.490　t	運搬重量 0.490　t
	(8.0m÷0.333m/枚×２側＝ 50枚)	
	M：１日当り賃料 （物価資料）＝　円/枚日	
	C：１枚当り基本料金 （物価資料）＝　円/枚	
	賃料 ＝（ D × M ＋ C × α ）× W	
	＝(30日×M円/枚･日＋C円/枚×1.0)×50枚＝	円
(2) 支保工賃料	W：1回締切数量＝ 8.0m ÷ 4.0m/本 × ２側 ＝　4　本	
	M1：腹起し賃料 75×120×4,000（物価資料）＝　円/日	
	M2：切梁賃料 770～1300（物価資料）＝　円/日	
	M3：水圧ポンプ賃料（物価資料）＝　円/日	
腹起し賃料	＝ M１　円×30日×4本×1段 ＝	円
切梁賃料	＝ M２　円×30日×4本×1段 ＝	円
水圧ポンプ賃料	＝ M３　円×30日 ＝	円
	計	円
腹起し(整備料)	＝ 基本料　円/本(物価資料)×4本×1段 ＝	円
切梁(整備料)	＝ 基本料　円/本(物価資料)×4本×1段 ＝	円
水圧ポンプ(整備料)	＝ 基本料　円/台×1台 ＝	円
	計	円

アルミ矢板賃料・支保工賃料

土留延長 8.0m

掘削深1.8m以下 矢板長L=2.0m 1段梁・ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.10m3級

工　　種	算　　出　　根　　拠	数　量
土留供用日数	D：工程表より　7　日	
施工日進量	工程表より　2.0　m/日	
転用補正率	α：即日復旧　1.0	
(1) アルミ矢板賃料	W：1回締切重量＝ 14枚 × 2.0m × 0.0049t ＝　0.137　t	運搬重量 0.137　t
	(2.0m÷0.333m/枚×２側＝ 14枚)	
	M：１日当り賃料 （物価資料）＝ [　　] 円/枚日	
	C：１枚当り基本料金 （物価資料）＝ [　　] 円/枚	
	賃料 ＝（ D × M ＋ C × α ）× W	
	＝(7日×M　円/枚･日＋C　円/枚×1.0)×14枚＝	[　　] 円
(2) 支保工賃料	W：1回締切数量＝ 2.0m ÷ 4.0m/本 × ２側 ＝　2　本	
	M1：腹起し賃料 75×120×4,000（物価資料）＝ [　　] 円/日	
	M2：切梁賃料 770～1300（物価資料）＝ [　　] 円/日	
	M3：水圧ポンプ賃料（物価資料）＝ [　　] 円/日	
腹起し賃料	＝ M１　円×7日×2本×1段 ＝	[　　] 円
切梁賃料	＝ M２　円×7日×2本×1段 ＝	[　　] 円
水圧ポンプ賃料	＝ M３　円×7日 ＝	[　　] 円
	計	[　　] 円
腹起し(整備料)	＝ 基本料　円/本(物価資料)×2本×1段 ＝	[　　] 円
切梁(整備料)	＝ 基本料　円/本(物価資料)×2本×1段 ＝	[　　] 円
水圧ポンプ(整備料)	＝ 基本料　円/台×1台 ＝	[　　] 円
	計	[　　] 円

アルミ矢板賃料・支保工賃料

土留延長 15.7m

掘削深2.3m以下 矢板長L=2.5m 2段梁・ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3級

工　　種	算　　出　　根　　拠	数　量
土留供用日数	D：工程表より　11　日	
施工日進量	工程表より　2.6　m/日	
転用補正率	α：即日復旧　1.0	
(1) アルミ矢板賃料	W：１回締切重量＝ 16枚 × 2.5m × 0.0049t ＝　0.196　t	運搬重量 0.196　t
	(2.6m÷0.333m/枚×２側＝ 16枚)	
	M：１日当り賃料 （物価資料）＝　円/枚日	
	C：１枚当り基本料金 （物価資料）＝　円/枚	
	賃料 ＝（ D × M ＋ C × α ）× W	
	＝(11日×M　円/枚･日＋C　円/枚×1.0)×16枚＝	円
(2) 支保工賃料	W：１回締切数量＝ 2.6m ÷ 4.0m/本 × ２側 ＝　2　本	
	M1：腹起し賃料 75×120×4,000（物価資料）＝　円/日	
	M2：切梁賃料 1500～2200（物価資料）＝　円/日	
	M3：水圧ポンプ賃料（物価資料）＝　円/日	
腹起し賃料	＝ M１　円×11日×2本×2段 ＝	円
切梁賃料	＝ M２　円×11日×2本×2段 ＝	円
水圧ポンプ賃料	＝ M３　円×11日 ＝	円
	計	円
腹起し(整備料)	＝ 基本料　円/本(物価資料)×2本×2段 ＝	円
切梁(整備料)	＝ 基本料　円/本(物価資料)×2本×2段 ＝	円
水圧ポンプ(整備料)	＝ 基本料　円/台×1台 ＝	円
	計	円

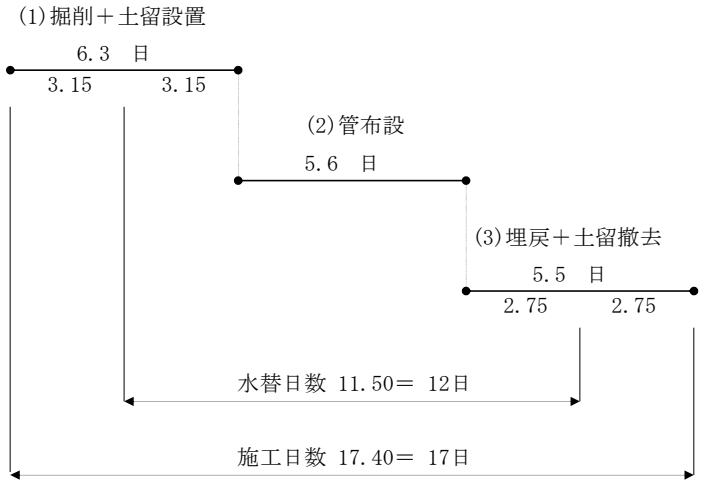
アルミ矢板土留・施工日数及び工程表

土留延長 135.5m

掘削深1.8m以下 矢板長L=2.0m 1段梁・ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3級

工　　種	算　出　根　拠	数　量
舗装取壊工	10cm超え15cm以下	
(1)　ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	127.1m2 ÷ 160m2/日 ＝	0.79　日
舗装取壊工	10cm以下	
ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	0.0m2 ÷ 194m2/日 ＝	0.00　日
機械掘削		
ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	165.7m3 ÷ 59m3/日 ＝	2.81　日
土留設置		
L=2.0m	135.5m ÷ 71.4m/日 ＝	1.90　日
支保設置		
1段	135.5m ÷ 166.7m/日 ＝	0.81　日
	計	6.3　日
管布設		
(2)　φ300DCIP(GX)	135.5m ÷ 37.9m/日 ＝	3.57　日
管撤去		
φ300DCIP(GX)	148.3m ÷ 140.3m/日 ＝	1.06　日
仕切弁設置		
φ300DCIP(GX)	6.0m ÷ 6.4m/日 ＝	0.94　日
	計	5.6　日
埋戻Ａ区分		
(3)　機械投入	102.1m3 ÷ 85m3/日 ＝	1.20　日
路盤工		
1層	127.1m2 ÷ 222m2/日 ＝	0.57　日
路盤工		
3層	127.1m2 ÷ 74m2/日 ＝	1.72　日
表層工		
5cm	127.1m2 ÷ 250m2/日 ＝	0.51　日
支保撤去		
1段	135.5m ÷ 200.0m/日 ＝	0.68　日
土留撤去		
L=2.0m	135.5m ÷ 166.7m/日 ＝	0.81　日
	計	5.5　日

工　程　表



施工日数＝転用回数		17　回
施工供用日数	17日 × 1.78＝	30　日
土留日進量	135.46m ÷ 17回＝	8.0　m/日
水替日数		12　日

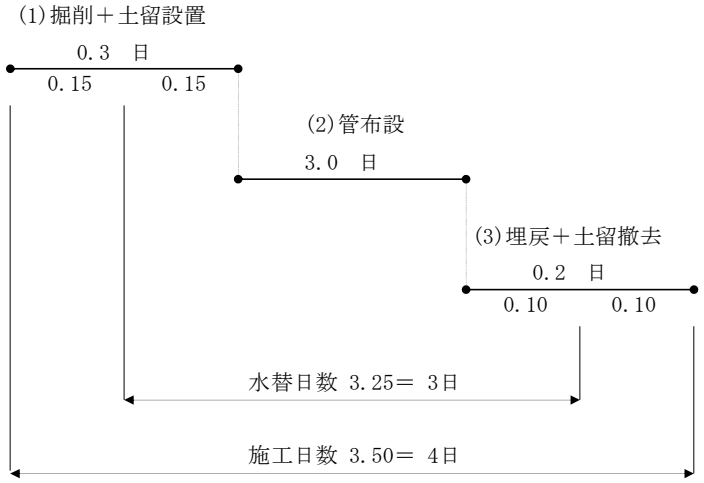
アルミ矢板土留・施工日数及び工程表

土留延長 8.0m

掘削深1.8m以下 矢板長L=2.0m 1段梁・ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.10m3級

工　　種	算　出　根　拠	数　量
舗装取壊工	10cm超え15cm以下	
(1)　ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	0.0m2 ÷ 160m2/日 ＝	0.00　日
舗装取壊工	10cm以下	
ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	5.3m2 ÷ 194m2/日 ＝	0.03　日
機械掘削		
ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	8.6m3 ÷ 59m3/日 ＝	0.15　日
土留設置		
L=2.0m	8.0m ÷ 71.4m/日 ＝	0.11　日
支保設置		
1段	8.0m ÷ 166.7m/日 ＝	0.05　日
	計	0.3　日
不断水		
(2)	3.0箇所 ÷ 1.0箇所/日 ＝	3.00　日
	計	3.0　日
埋戻Ａ区分		
(3)　機械投入	7.0m3 ÷ 85m3/日 ＝	0.08　日
路盤工		
1層	10.7m2 ÷ 222m2/日 ＝	0.05　日
路盤工		
3層	0.0m2 ÷ 74m2/日 ＝	0.00　日
表層工		
5cm	5.3m2 ÷ 250m2/日 ＝	0.02　日
支保撤去		
1段	8.0m ÷ 200.0m/日 ＝	0.04　日
土留撤去		
L=2.0m	8.0m ÷ 166.7m/日 ＝	0.05　日
	計	0.2　日

工　程　表



施工日数＝転用回数		4　回
施工供用日数	4日 × 1.78＝	7　日
土留日進量	8.00m ÷ 4回＝	2.0　m/日
水替日数		3　日

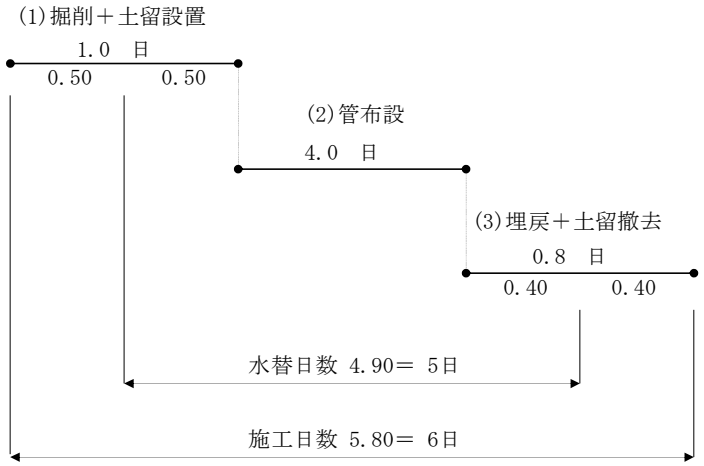
アルミ矢板土留・施工日数及び工程表

土留延長 15.7m

掘削深2.3m以下 矢板長L=2.5m 2段梁・ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3級

工　　種	算　出　根　拠	数　量
舗装取壊工	10cm超え15cm以下	
(1)　ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	13.3m2 ÷ 160m2/日 ＝	0.08　日
舗装取壊工	10cm以下	
ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	0.0m2 ÷ 194m2/日 ＝	0.00　日
機械掘削		
ﾊﾞｯｸﾎｳ 0.20m3	25.2m3 ÷ 59m3/日 ＝	0.43　日
土留設置		
L=2.5m	15.7m ÷ 62.5m/日 ＝	0.25　日
支保設置		
2段	15.7m ÷ 83.3m/日 ＝	0.19　日
	計	1.0　日
不断水・耐震継手		
(2)	4.0箇所 ÷ 1.0箇所/日 ＝	4.00　日
	計	4.0　日
埋戻Ａ区分		
(3)　機械投入	18.5m3 ÷ 85m3/日 ＝	0.22　日
路盤工		
1層	13.3m2 ÷ 222m2/日 ＝	0.06　日
路盤工		
3層	13.3m2 ÷ 74m2/日 ＝	0.18　日
表層工		
5cm	13.3m2 ÷ 250m2/日 ＝	0.05　日
支保撤去		
2段	15.7m ÷ 100.0m/日 ＝	0.16　日
土留撤去		
L=2.5m	15.7m ÷ 142.9m/日 ＝	0.11　日
	計	0.8　日

工　程　表



施工日数＝転用回数		6　回
施工供用日数	6日 × 1.78＝	11　日
土留日進量	15.70m ÷ 6回＝	2.6　m/日
水替日数		5　日

共 通 仮 設 費 の 算 定

工　　種	算　　出　　根　　拠			数　量	
(1) 運搬重量					
開削部	掘削深1.8m以下				
	アルミ矢板 L=2.0m 1段梁(BH=0.20)	0.490	t	0.490	t
	掘削深1.8m以下				
	アルミ矢板 L=2.0m 1段梁(BH=0.10)	0.137	t	0.137	t
	掘削深2.3m以下				
	アルミ矢板 L=2.5m 2段梁(BH=0.20)	0.196	t	0.196	t
	掘削深2.5m以下				
	アルミ矢板 L=3.0m 2段梁(BH=0.20)	－	t	－	t
	掘削深2.8m以下				
	アルミ矢板 L=3.0m 2段梁(BH=0.20)	－	t	－	t
	掘削深3.0m以下				
	アルミ矢板 L=3.5m 2段梁(BH=0.20)	－	t	－	t
	掘削深3.3m以下				
	アルミ矢板 L=3.5m 2段梁(BH=0.35)	－	t	－	t
	掘削深3.5m以下				
	アルミ矢板 L=4.0m 2段梁(BH=0.35)	－	t	－	t
	同一部材は最大を計上する。				
			計	0.823	t