

本 工 事 数 量 集 計 表

No.1

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
機械設備工		1.0	1.0	式	
消融雪設備工(直接工事費)		1.0	1.0	式	
消雪ブロック据付工		1.0	1.0	式	
材料費		別紙数量計算書 1.0	1.0	式	
据付工		1.0	1.0	式	L=71.9m
消雪管据付工		1.0	1.0	式	
材料費		別紙数量計算書 1.0	1.0	式	
据付工		1.0	1.0	式	L=4.0m
仮設工		1.0	1.0	式	
交通管理工		1.0	1.0	式	
交通誘導警備員		1.0	1.0	式	

管きょ工(開削)-管路土工

上段：変更前 下段：変更後

P. 1

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	
<b>管路掘削</b>	<b>m3</b>															217	217			
機械掘削工(バックホウ)土留あり バックホウ 山積0.28m3	m3		217.361													217.361	217			
<b>管路埋戻</b>	<b>m3</b>															167	167			
機械投入埋戻工(バックホウ+人力締固め) 流用土 バックホウ 山積0.28m3	m3		15.750													15.750	15			
機械投入埋戻工(バックホウ+タンバ締固め) 流用土 バックホウ 山積0.28m3	m3		$157.437 - (0.45 \times 0.1 \times 75.9 + 0.35 \times 0.1 \times 75.9) = 151.365$													151.365	151			控除消雪幅 350mm
<b>発生土処理</b>																				
現場～仮置場～現場	<b>m3</b>															185	185			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンフトラック 4t積級 土砂 下水道工事 DID区間無し	m3		185.498													185.498	185			
積込(ルース)	m3		185.498													185.498	185			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンフトラック 4t積級 土砂 一般土木工事 DID区間有り	m3		185.498													185.498	185			
<b>発生土処理</b>																				
現場～処分地	<b>m3</b>															31	31			
発生土運搬工(4t・2t積級) タンフトラック 4t積級 土砂 下水道工事 DID区間無し	m3		31.863													31.863	31			
残土処分費 裸質土	m3		31.863													31.863	31			

**管きょ工(開削)-管布設工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 2

[illegible]

管きよ工(開削)-管基礎工

上段：變更前 下段：變更後

P. 3

[illegible]

管きょ工(開削)-管路土留工

上段：変更前 下段：変更後

P. 4

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	
<b>アルミ矢板土留</b>	<b>式</b>															1	1			
アルミ矢板土留(機械施工-BH0.28) 掘削深2.610~3.000m リブ管用	m	75.000														75.000	75			
<b>アルミ矢板貫料</b>	<b>式</b>															1	1			
アルミ矢板貫料 幅333mm 長さ3500mm 60枚	日	30														30	30			最低保証期間1カ月
アルミ矢板基本料 幅333mm 長さ3500mm	枚	60														60	60			
<b>軽量金属支保材貫料</b>	<b>式</b>															1	1			
アルミ腹起こし貫料 110~120×120~130×3000 8本	日	30														30	30			最低保証期間1カ月
アルミ腹起こし貫料 110~120×120~130×4000 4本	日	30														30	30			最低保証期間1カ月
アルミ水压サポート貫料 590~900 12本	日	30														30	30			最低保証期間1カ月
手動式水压ポンプ貫料 タンク容量15~19L 1台	日	30														30	30			最低保証期間1カ月
アルミ腹起こし基本料 110~120×120~130×3000	本	8														8	8			
アルミ腹起こし基本料 110~120×120~130×4000	本	4														4	4			
アルミ水压サポート基本料 590~900	本	12														12	12			

管きょ工(開削)-管路土留工

上段：變更前 下段：變更後

P. 5

[illegible]

**管きょ工(開削)-開削水替工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 6

[illegible]

P. 7

付帯工-仮配管工			上段：変更前																下段：変更後		P. 7		
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		
仮配管設置工	式																	1	1				
発動発電機運転(ディーゼル駆動)	日		10															10	10				
排水ポンプ設置・撤去	箇所		1															1	1				
硬質塩化ビニル管据付工 φ50	m		115.5															115	115				
硬質塩化ビニル管RR継手工 φ50	口		23+5+5=33															33	33				
耐衝撃性硬質塩化ビニル管ゴム輪受口 φ50mm	本		24															24	24				
HIVP(RRへ`nt`45°)	本		8															8	8				
HIVP(RRへ`nt`90°)	本		1															1	1				
コンクリート削孔(さく岩機)	孔		2															2	2				
コンクリート工	m3		(0.05×0.05×π×0.075)×2=0.00118																0.00118	0.001			

## 付帯工-仮配管工

上段：変更前 下段：変更後

P. 8

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	
<b>仮配管設置土工</b>	<b>式</b>																1	1			
舗装版切断	m		126.00														126.0	126			
舗装版破碎工(バックホウ直接掘削・積込) 舗装版厚:t≤10cm	m2		63.50														63.5	63			
機械掘削工(バックホウ)土留なし	m3		62.50														62.5	62			
基面整正	m2		63.50														63.5	63.5			
砂基礎工	m3		9.80														9.8	9.8			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+人力締固め) 砕砂	m3		6.40														6.4	6.4			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+人力締固め) 流用土	m3		12.70														12.7	12			
機械投入埋戻工(バックホウ投入+タンバ締固め) 流用土	m3		17.40														17.4	17			
上層路盤(歩道部)	m2		63.50														63.5	63			
下層路盤(歩道部)	m2		63.50														63.5	63			
発生土運搬工(4t・2t積級)	m3		29.10														29.1	29			
残土処分費 礫質土	m3		29.10														29.1	29			
殻運搬工(4t・2t積級)	m3		3.20														3.2	3.2			
殻処分費	m3		3.20														3.2	3.2			
表層(車道・路肩部)	m2		63.50														63.5	63			

P. 9

[illegible]

付帯工-既設構造物撤去工

上段：變更前 下段：變更後

P. 10

[illegible]



**付帶工-鋪裝版破碎工**

上段：變更前 下段：變更後

P. 12

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		
舗装版切断			m													150.000	150			
舗装版切断 アスファルト舗装版、15cm以下			m		150.000											150.000	150			
舗装版破碎			m2													78.750	78			
舗装版破碎工(バックホリ直接掘削・積込) 舗装版厚:t≤10cm			m2		78.750											78.750	78			
般運搬			m3													7.875	7.8			
般運搬工(4t・2t積級) タンクトラック 2t積級 アスファルト般 DID区間無し			m3		7.875											7.875	7.8			
般処分			m3													7.875	7.8			
般処分費 アスファルト塊			m3		7.875											7.875	7.8			

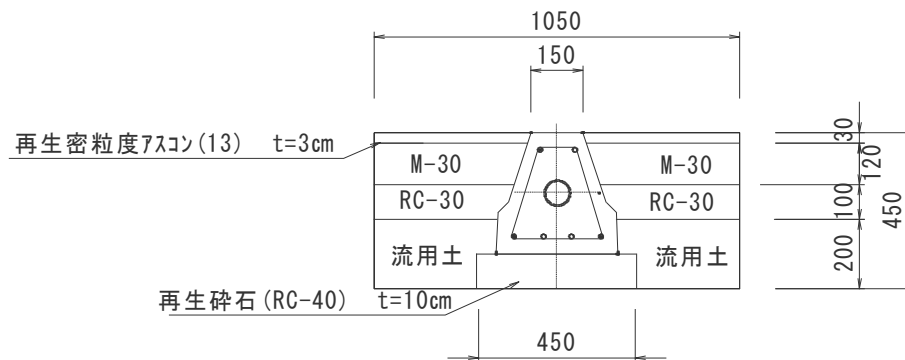
上段：變更前 下段：變更後

[illegible]

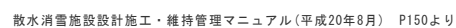
## 消雪設備設置(消雪ブロック)

(71.9m当り)

### 断面図

[illegible]

(10.0m 当り)



鉄筋表				5.5m当り
鉄筋	本数	長さ (m)	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)
D10	4	5.39	0.560	12.074
D10	23	0.88	0.560	11.334
D10	23	0.27	0.560	3.378
D10小計				26.886
D13	4	5.39	0.995	21.452
D13小計				21.452

※SD295Aを使用

[illegible]

[illegible]

[illegible]



仮設配管  $\phi 50$  ( 車道部 ) H= 0.65 m

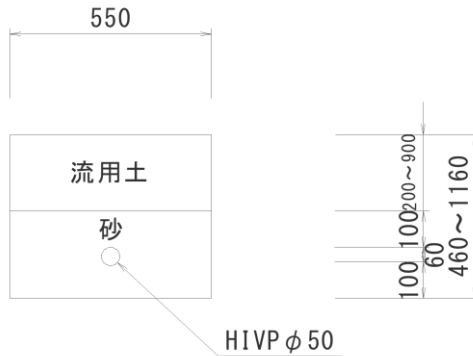
1

L= 4.00 m

平均土被りの算出

土被り	1.00	0.30					計	平均土被り
距離	4.00						①	4.00 ②÷①
区間平均土被り×距離	2.60						②	2.60 0.65

### 断面図



表層

基層

上層路盤

下層路盤

管外径  $\phi 60\text{mm}$

掘削深 0.810 m

掘削幅 0.550 m

管下基礎 0.100 m

管上基礎 0.100 m

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=5cm	4.00 × 2 =	8.00 m
舗装取壊工	As	0.55 × 4.00 =	2.20 m <sup>2</sup>
機械掘削工		0.55 × 0.810 × 4.00 =	1.78 m <sup>3</sup>
		機械掘削工計 =	1.78 m <sup>3</sup>
基面整正		0.55 × 4.00 =	2.20 m <sup>2</sup>
埋 戻 工	砂(人力)	0.55 × 0.100 × 4.00 =	0.22 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	砂(機械)	( 0.55 × 0.160 - ( $\pi/4 \times 0.060^2$ ) ) × 4.00 =	0.34 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	流用土(機械)	0.55 × 0.350 × 4.00 =	0.77 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	流用土(人力)	0.55 × 0.200 × 4.00 =	0.44 m <sup>3</sup>
残土処分工	土 砂	1.78 - 1.21 × 1.11 =	0.44 m <sup>3</sup>
		残土処分工計 =	0.44 m <sup>3</sup>
残塊処分工	As	0.55 × 0.05 × 4.00 =	0.11 m <sup>3</sup>

仮設配管  $\phi 50$  ( 車道部 ) H= 0.30 m

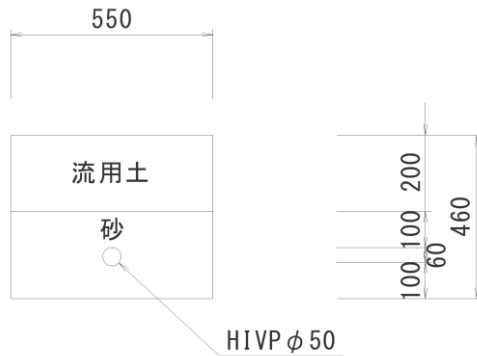
2

L= 105.00 m

平均土被りの算出

土被り	0.30	0.30						計	平均土被り
距離	105.00							①	105.00
区間平均土被り×距離	31.50							②	31.50
									②÷①
									0.30

### 断面図



表層

基層

上層路盤

下層路盤

管外径  $\phi 60\text{mm}$

掘削深 0.460 m

掘削幅 0.550 m

管下基礎 0.100 m

管上基礎 0.100 m

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=5cm	$105.00 \times 1$	= 105.00 m
舗装取壊工	As	$0.55 \times 105.00$	= 57.75 m <sup>2</sup>
機械掘削工		$0.55 \times 0.460 \times 105.00$	= 26.57 m <sup>3</sup>
		機械掘削工計	= 26.57 m <sup>3</sup>
基面整正		$0.55 \times 105.00$	= 57.75 m <sup>2</sup>
埋 戻 工	砂(人力)	$0.55 \times 0.100 \times 105.00$	= 5.78 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	砂(機械)	$(0.55 \times 0.160 - (\pi/4 \times 0.060^2)) \times 105.00$	= 8.94 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	流用土(人力)	$0.55 \times 0.200 \times 105.00$	= 11.55 m <sup>3</sup>
残土処分工	土 砂	$26.57 - 11.55 \times 1.11$	= 13.75 m <sup>3</sup>
		残土処分工計	= 13.75 m <sup>3</sup>
残塊処分工	As	$0.55 \times 0.05 \times 105.00$	= 2.89 m <sup>3</sup>

仮設配管  $\phi 50$  ( 車道部 ) H= 0.65 m

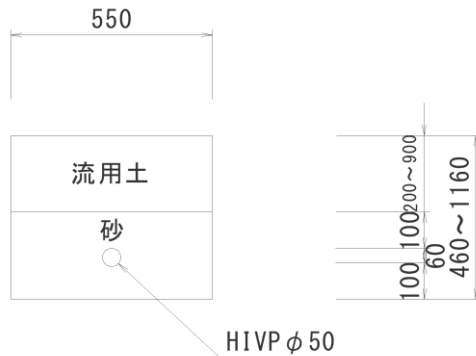
3

L= 6.50 m

平均土被りの算出

土被り	0.30	1.00					計	平均土被り
距離	6.50						①	6.50 ②÷①
区間平均土被り×距離	4.23						②	4.23 0.65

### 断面図



表層  
基層  
上層路盤  
下層路盤

管外径  $\phi 60\text{mm}$   
掘削深 0.810 m  
掘削幅 0.550 m  
管下基礎 0.100 m  
管上基礎 0.100 m

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=5cm	$6.50 \times 2$	= 13.00 m
舗装取壊工	As	$0.55 \times 6.50$	= 3.58 m <sup>2</sup>
機械掘削工		$0.55 \times 0.810 \times 6.50$	= 2.90 m <sup>3</sup>
		機械掘削工計	= 2.90 m <sup>3</sup>
基面整正		$0.55 \times 6.50$	= 3.58 m <sup>2</sup>
埋 戻 工	砂(人力)	$0.55 \times 0.100 \times 6.50$	= 0.36 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	砂(機械)	$(0.55 \times 0.160 - (\pi/4 \times 0.060^2)) \times 6.50$	= 0.55 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	流用土(機械)	$0.55 \times 0.350 \times 6.50$	= 1.25 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	流用土(人力)	$0.55 \times 0.200 \times 6.50$	= 0.72 m <sup>3</sup>
残土処分工	土 砂	$2.90 - 1.97 \times 1.11$	= 0.72 m <sup>3</sup>
		残土処分工計	= 0.72 m <sup>3</sup>
残塊処分工	As	$0.55 \times 0.05 \times 6.50$	= 0.18 m <sup>3</sup>

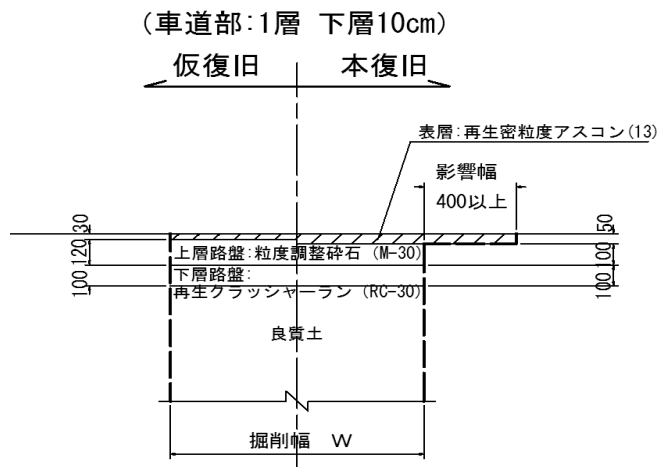
仮設配管  $\phi 50$  ( 車道部 ) H= 0.65 m

4

L= 4.00 m

平均土被りの算出

土被り	0.30	1.00					計	平均土被り
距離	4.00						①	4.00 ②÷①
区間平均土被り×距離	2.60						②	2.60 0.65



表層	t=3cm
基層	
上層路盤	t=12cm
下層路盤	t=10cm
管外径	$\phi 60\text{mm}$
掘削深	0.810 m
掘削幅	0.550 m
管下基礎	0.100 m
管上基礎	0.100 m

名 称	形状寸法	計 算 書	計
機械掘削工		$0.55 \times 0.810 \times 4.00$	= 1.78 m <sup>3</sup>
		機械掘削工計	= 1.78 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	流用土(機械)	$0.55 \times 0.560 \times 4.00$	= 1.23 m <sup>3</sup>
上層路盤工	M-30 t=12cm	$0.55 \times 4.00$	= 2.20 m <sup>2</sup>
下層路盤工	RC-30 t=10cm	$0.55 \times 4.00$	= 2.20 m <sup>2</sup>
残土処分工	土 砂	$1.78 - 1.23 \times 1.11$	= 0.41 m <sup>3</sup>
		残土処分工計	= 0.41 m <sup>3</sup>
仮復旧工	再生密粒(13) As t=3cm	$0.55 \times 4.00$	= 2.20 m <sup>2</sup>

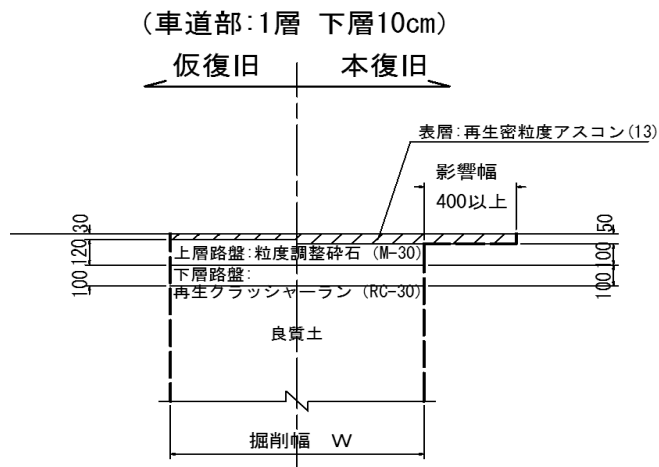
仮設配管  $\phi 50$  ( 車道部 ) H= 0.30 m

5

L= 105.00 m

平均土被りの算出

土被り	0.30	0.30					計	平均土被り
距離	105.00						① 105.00	②÷①
区間平均土被り×距離	31.50						② 31.50	0.30



表層	t=3cm
基層	
上層路盤	t=12cm
下層路盤	t=10cm
管外径	$\phi 60\text{mm}$
掘削深	0.460 m
掘削幅	0.550 m
管下基礎	0.100 m
管上基礎	0.100 m

名 称	形状寸法	計 算 書	計
機械掘削工		$0.55 \times 0.460 \times 105.00$	= 26.57 m <sup>3</sup>
		機械掘削工計	= 26.57 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	流用土(機械)	$0.55 \times 0.210 \times 105.00$	= 12.13 m <sup>3</sup>
上層路盤工	M-30 t=12cm	$0.55 \times 105.00$	= 57.75 m <sup>2</sup>
下層路盤工	RC-30 t=10cm	$0.55 \times 105.00$	= 57.75 m <sup>2</sup>
残土処分工	土 砂	$26.57 - 12.13 \times 1.11$	= 13.11 m <sup>3</sup>
		残土処分工計	= 13.11 m <sup>3</sup>
仮復旧工	再生密粒(13) As t=3cm	$0.55 \times 105.00$	= 57.75 m <sup>2</sup>

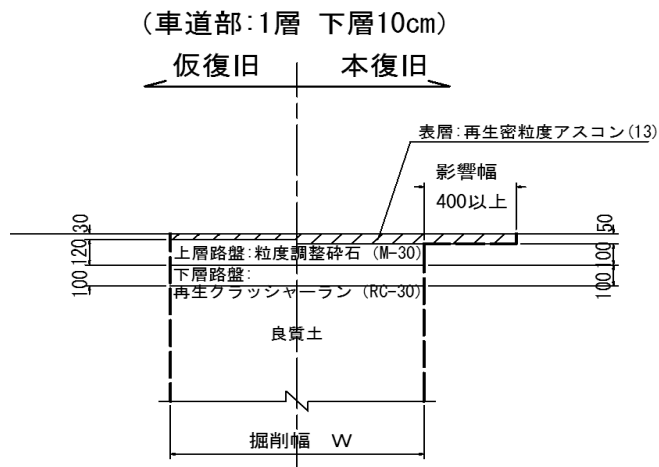
仮設配管  $\phi 50$  ( 車道部 ) H= 0.65 m

6

L= 6.50 m

平均土被りの算出

土被り	0.30	1.00					計	平均土被り
距離	6.50						①	6.50 ②÷①
区間平均土被り×距離	4.23						②	4.23 0.65



表層	t=3cm
基層	
上層路盤	t=12cm
下層路盤	t=10cm
管外径	$\phi 60\text{mm}$
掘削深	0.810 m
掘削幅	0.550 m
管下基礎	0.100 m
管上基礎	0.100 m

名 称	形状寸法	計 算 書	計
機械掘削工		$0.55 \times 0.810 \times 6.50$	= 2.90 m <sup>3</sup>
		機械掘削工計	= 2.90 m <sup>3</sup>
埋 戻 工	流用土(機械)	$0.55 \times 0.560 \times 6.50$	= 2.00 m <sup>3</sup>
上層路盤工	M-30 t=12cm	$0.55 \times 6.50$	= 3.58 m <sup>2</sup>
下層路盤工	RC-30 t=10cm	$0.55 \times 6.50$	= 3.58 m <sup>2</sup>
残土処分工	土 砂	$2.90 - 2.00 \times 1.11$	= 0.68 m <sup>3</sup>
		残土処分工計	= 0.68 m <sup>3</sup>
仮復旧工	再生密粒(13) As t=3cm	$0.55 \times 6.50$	= 3.58 m <sup>2</sup>

# 本管掘削土量 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

掘削機械	掘削土木 [m3]	掘削下水 [m3]	掘削土量計 [m3]		基面整正 [m2]
0.28m3(0.20)		217.361	217.361		
合計		217.361	217.361		

# 本管理戻土量 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

掘削機械 0.28m3(0.20)

埋戻種別	埋戻土量[m3]					
	埋戻A1	埋戻A2	埋戻B1	埋戻B2	流用A区分	流用B区分
流用土		15.750		157.437		
合計		15.750		157.437		

土量合計 173.187

本管発生土処理 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

運搬機械	人力[m3]		BH0.13(0.10)[m3]		BH0.28m3(0.20)[m3]		BH0.45m3(0.35)[m3]		BH0.80m3(0.60)[m3]		合計	
	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道
DT4t						25.122						25.122
合計						25.122						25.122

合計	25.122
----	--------

# 本管布設 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

管種 リブ管

管径 [mm]	管 材 料 費					管布設工 [m]	マンホール 削孔[箇所]	区間延長 [m]
	片受直管 [本]	調整管[本]		副管継手(外)[本]	副管継手(内)[本]			
200	18	1				73.000		75.00

本管 基礎工 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独  
基礎高[m] 0.406

種別	基礎工 [m3]					管防護工 [m3]					合計
	人力	BH0.13m3(0.10)	BH0.28m3(0.20)	BH0.45m3(0.35)	BH0.80m3(0.60)	人力	BH0.13m3(0.10)	BH0.28m3(0.20)	BH0.45m3(0.35)	BH0.80m3(0.60)	
RC-30			7.875					21.598			29.473
合計			7.875					21.598			29.473

管渠延長合計	73.200
--------	--------

土留工集計表（本管）

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分単独  
管種 リブ管  
矢板 アルミ矢板

掘削機種	掘削深 [m]	土留めなし											合計	掘削機種 毎合計
	掘削幅 [m]	～1.5	1.51～1.55	1.56～2	2.01～2.05	2.06～2.5	2.51～2.6	2.61～3	3.01～3.3	3.31～3.5	3.51～3.8	3.81～5		
0.28m3 (0.20)	～0.97							75.000					75.000	75.000
	～1.22													
	～1.62													
掘削幅 毎合計	～0.97							75.000					75.000	75.000
	～1.22													
	～1.62													
掘削深毎 合計								75.000					75.000	
総合計													75.000	

舗装版切断 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

舗装厚 [m]	舗装版切断[m]								
	アスファルト	コンクリート(無筋)	コンクリート(有筋)						
～0.15	150.000								
合計	150.000								

舗装版破碎 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

舗装種別 アスファルト

破碎機械 0.28m3(0.20)

区分	舗装厚[m]						
	~0.10	~0.15	~999.00				
本管部	78.750						
合計	78.750						

殻運搬処理 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

舗装種別 アスファルト

運搬機械	人力 [m3]		BH0.13(0.10)[m3]		BH0.28(0.20)[m3]		BH0.45(0.35)[m3]		BH0.80(0.60)[m3]		合計
	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	
DT4t					7.875						7.875
合計					7.875						7.875
	人力合計		0.13合計		0.28合計	7.875	0.45合計		0.80合計		

総合計	7.875
-----	-------

路盤工 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

施工区分 車道

仕上がり 厚 [m]	路盤工1[m2]										路盤工2[m2]									
	流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)		流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)	
0.10												78.750								
0.12						78.750														
合計						78.750						78.750								

# 路面復旧工 内訳集計表

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

施工区分 車道

舗装厚 [m]	路面復旧[m2]							
	再生密粒度AS13	再生密粒度AS20	密粒度AS13	密粒度AS20				
0.03	78.750							
合計	78.750							

# 土量計算書

工事番号 1

工事名 速水北処理分区下水道修繕工事(湖北町八日市)

費用区分 単独

路線名 1	スパン番号 01-00			管種 リブ管	管径[mm] 200			矢板 アルミ矢板			破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t	
現況舗装厚 [m]	0.10	復旧舗装厚[m]	0.03	管防護厚[m]	0.10	管基礎厚[m]	0.10	流用可能層厚[m]	0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続		<input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続				
日進量[m/日]	本管勾配[%]			3.000	管渠継手無し[m]	36.100	調整管[本]	0.025	矢板設置率[%]	100.000	流用余り[m3]	0.000	ステップ	0.010		
人孔番号	区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手
下流側 4	37.00	0.90	36.100	101.00	98.135	98.032	2.968								98.125	なし
上流側 1				101.02	98.246	98.143	2.877	2.922	1.05	3.068	113.516	0.000	9	0.100		
舗装切断	74.000 [m]	37.00 ×	2						路面復旧	車道	再生密粒度AS1	38.850 [m2]	37.00 ×	1.05	復旧舗装厚	0.03[m]
舗装取壊	38.850 [m2]	37.00 ×	1.05						埋戻A1区分		流用土	0.000 [m3]	37.00 ×	1.05 ×	0.00	
舗装取壊	3.885 [m3]	37.00 ×	1.05 ×	0.10					埋戻A2区分		流用土	7.770 [m3]	37.00 ×	1.05 ×	0.20 -	0.000 + 0.000
掘削[土木]	0.000 [m3]								埋戻B1区分		流用土	0.000 [m3]	37.00 ×	1.05 ×	0.00	
基面整正	0.000 [m2]								埋戻B2区分		流用土	80.031 [m3]	37.00 ×	1.05 ×	2.06 -	0.000
掘削[下水]	109.631 [m3]	113.516 -	3.885						路盤工1区分	車道	M-30	38.850 [m2]	37.00 ×	1.05	路盤厚1	0.12[m]
発生土処理	12.171 [m3]	113.516 -	3.885 -	0.000 -	97.459 +	0.000			路盤工2区分	車道	RC-30	38.850 [m2]	37.00 ×	1.05	路盤厚2	0.10[m]
埋戻管基礎 RC-30	3.885 [m3]	37.00 ×	1.05 ×	0.10 +	0.000				流用A区分		流用土	0.000 [m3]				
埋戻管防護 RC-30	10.655 [m3]	37.00 ×	1.05 × ( 0.206 + 0.10 ) -						流用B区分		流用土	0.000 [m3]				
		37.00 ×	0.206 ^2 × 0.785													

路線名 1	スパン番号 02-00			管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板	アルミ矢板	破碎機械	0.28m3(0.20)[200]	掘削機械	0.28m3(0.20)[200]	運搬機種 DT4t		
現況舗装厚 [m]	0.10	復旧舗装厚[m]	0.03 <th>管防護厚[m]</th> <td>0.10<th>管基礎厚[m]</th><td>0.10<th>流用可能層厚[m]</th><td>0.000</td><td colspan="3"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続</td><td colspan="3"><input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td></td></td>	管防護厚[m]	0.10 <th>管基礎厚[m]</th> <td>0.10<th>流用可能層厚[m]</th><td>0.000</td><td colspan="3"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続</td><td colspan="3"><input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td></td>	管基礎厚[m]	0.10 <th>流用可能層厚[m]</th> <td>0.000</td> <td colspan="3"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続</td> <td colspan="3"><input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td>	流用可能層厚[m]	0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続			<input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続			
日進量[m/日]	本管勾配[‰]			3.000 <th>管渠継手無し[m]</th> <td>37.100<th>調整管[本]</th><td>0.275<th>矢板設置率[%]</th><td>100.000<th>流用余り[m3]</th><td>0.000<th>ステップ</th><td colspan="2">0.010</td></td></td></td></td>	管渠継手無し[m]	37.100 <th>調整管[本]</th> <td>0.275<th>矢板設置率[%]</th><td>100.000<th>流用余り[m3]</th><td>0.000<th>ステップ</th><td colspan="2">0.010</td></td></td></td>	調整管[本]	0.275 <th>矢板設置率[%]</th> <td>100.000<th>流用余り[m3]</th><td>0.000<th>ステップ</th><td colspan="2">0.010</td></td></td>	矢板設置率[%]	100.000 <th>流用余り[m3]</th> <td>0.000<th>ステップ</th><td colspan="2">0.010</td></td>	流用余り[m3]	0.000 <th>ステップ</th> <td colspan="2">0.010</td>	ステップ	0.010		
人孔番号	区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手
下流側 1	38.00	0.90	37.100	101.02	98.256	98.153	2.867								98.246	なし
上流側 2				101.00	98.370	98.267	2.733	2.800	1.05	2.940	111.720	0.000	9	1.100		
舗装切断	76.000 [m]	38.00 ×	2							路面復旧 車道 再生密粒度AS1	39.900 [m2]	38.00 ×	1.05	復旧舗装厚	0.03[m]	
舗装取壊	39.900 [m2]	38.00 ×	1.05							埋戻A1区分	流用土	0.000 [m3]	38.00 ×	1.05 ×	0.00	
舗装取壊	3.990 [m3]	38.00 ×	1.05 ×	0.10						埋戻A2区分	流用土	7.980 [m3]	38.00 ×	1.05 ×	0.20 −	0.000 + 0.000
掘削[土木]	0.000 [m3]									埋戻B1区分	流用土	0.000 [m3]	38.00 ×	1.05 ×	0.00	
基面整正	0.000 [m2]									埋戻B2区分	流用土	77.406 [m3]	38.00 ×	1.05 ×	1.94 −	0.000
掘削[下水]	107.730 [m3]	111.720 −	3.990							路盤工1区分 車道 M-30	39.900 [m2]	38.00 ×	1.05	路盤厚1	0.12[m]	
発生土処理	12.951 [m3]	111.720 −	3.990 −	0.000 −	94.778 +	0.000				路盤工2区分 車道 RC-30	39.900 [m2]	38.00 ×	1.05	路盤厚2	0.10[m]	
埋戻管基礎 RC-30	3.990 [m3]	38.00 ×	1.05 ×	0.10 +	0.000					流用A区分	流用土	0.000 [m3]				
埋戻管防護 RC-30	10.943 [m3]	38.00 ×	1.05 × ( 0.206 + 0.10 ) −							流用B区分	流用土	0.000 [m3]				
		38.00 ×	0.206 ^2 × 0.785													