

平成30年度

老朽管更新事業 東長町地区配水管布設替工事

数 量 計 算 書

弘前市上下水道部

配 水 管 布 設 工

φ 2 0 0

## 材 料 表

## 配水管布設工(φ200)

## 数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 管 材 費 )			
		布設延長 DIP(GX形) φ200 L= 355.467 = 355.5 m	
ダクタイル鋳鉄管 (内面粉体塗装)	GX形 直管 S種管 φ200×5m		
		別紙配管図より 6+13+6+6+4+6+4+5+2+9+9 = 70	70 本
GX形 曲管	内面粉体塗装 φ200×45°		
		7 = 7	7 個
GX形 両受曲管	内面粉体塗装 φ200×45°		
		1 = 1	1 個
GX形 二受丁字管	内面粉体塗装 φ200×200		
		2 = 2	2 個
GX形 二受丁字管	内面粉体塗装 φ200×150		
		1 = 1	1 個
GX形 二受丁字管	内面粉体塗装 φ200×100		
		5 = 5	5 個
GX形 継ぎ輪	内面粉体塗装 φ200		
		5 = 5	5 個
GX形 両受短管	φ200		
		1 = 1	1 個
GX形 ライナセット	φ200		
		10 = 10	10 個
GX形 異形管受口接合セット (接合セット使用)	GX挿口部 φ200		
		18 = 18	18 個
GX形 異形管受口接合セット (G-Linkセット使用)	切管挿口部 φ200		
		15 = 15	15 個
ソフトシール弁(受挿し)	φ200		
		2 = 2	2 基
ソフトシール弁(両受け)	φ200		
		2 = 2	2 基

配水管布設工(φ200)

# 数量計算書

[illegible]

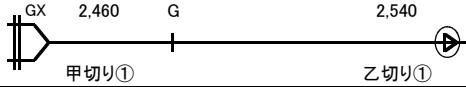
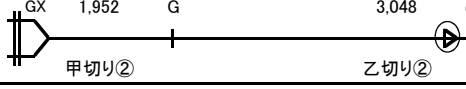
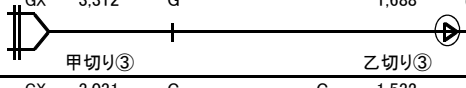
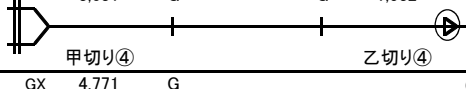
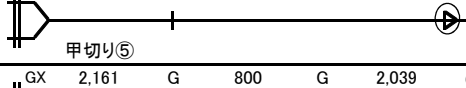
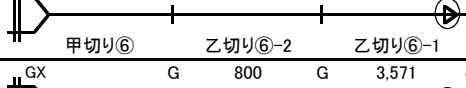
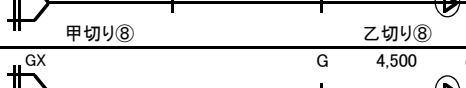
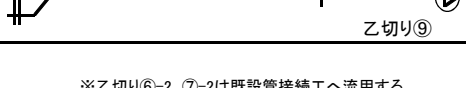
# 数量計算書

## 配水管布設工(φ200)

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
( 労 務 費 )		布設延長 DIP(GX形) φ200 L= 355.467 = 355.5	m
鋳鉄管吊り込み据付工	機械力 φ200	355.467 = 355.5	355.5 m
鋳鉄管切断工	切断のみ φ200	13 - 2 = 11	11 口
GX直管受口接合工	直管部 φ200	70 - 2 = 68	68 口
(接合セット) GX異形受口接合工	GX挿口部 φ200	18 = 18	18 口
(G-Linkセット) GX異形受口接合工	切管挿口部 φ200	15 = 15	15 口
仕切弁設置工	機械力 縦型 φ200	4 = 4	4 基
仕切弁筐設置工	材工共 A・B形3号	4 = 4	4 箇所
ポリエチレンスリーブ被覆工	材工共 φ200	施工延長より 355.467 = 355.5	355.5 m
管明示シート工	ポリエチレンクロス ダブル 鋳鉄管用 W=15cm	土量計算書より 355.155 = 355.2	355.2 m
管明示テープ工	材工共 φ200	管布設延長より 355.467 = 355.5	355.5 m

切管組合せ表

配水管布設工 φ200mm

番号	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長 (mm)	残 管 (mm)	切 管 箇所数	挿し口 加工数	摘 要
1		GX	S	5,000	0	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
2		GX	S	5,000	0	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
3		GX	S	5,000	0	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
4		GX	S	4,563	437	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
5		GX	S	4,771	229	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
6		GX	S	5,000	0	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
7		GX	S	4,371	629	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
8		GX	S	4,931	69	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
9		GX	S	4,500	500	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
	※乙切り⑥-2、⑦-2は既設管接続工へ流用する。							
				43,136	1,864	13		キールカッター 0 エンジンカッター 13 溝切りのみ 0

※内2口は既設管接続工にて計上

# 数量計算書

## 配水管布設工(φ200)

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図		数 量
(土工・舗装費)		L= 355.155 m		
アスファルト舗装版切断工	舗装厚 15cm以下	土量計算書より 1420.62	= 1420.62	1,420 m
舗装版直接掘削・積込	山積0.28m3(平積0.20) 舗装厚 10cm以下	舗装復旧集計表より 564.85	= 564.85	
		土量計算書より 213.54	= 213.54	
		計	= 778.39	778 m <sup>2</sup>
As塊運搬工 (良好・DID有り)	DT-4t積級 L=4.0km バックホウ(山積0.28m3)積込	564.85 × 0.07	= 39.54	
		213.54 × 0.03	= 6.41	
		計	= 45.95	46 m <sup>3</sup>
As塊処分費		As塊運搬工と同じ	= 45.95	46 m <sup>3</sup>
管路掘削 (バックホウ掘削積込)	山積0.28m3(平積0.20)	土量計算書より 271.65	= 271.65	270 m <sup>3</sup>
土砂運搬工 (良好・DID有り)	D4t積級 L=5km バックホウ(山積0.28m3)積込	管路掘削 と同じ 271.65	= 271.65	270 m <sup>3</sup>
残土受入地での処分	ブルドーザ 普通(15t)	土砂運搬工と同じ 271.65	= 271.65	270 m <sup>3</sup>
管路埋戻 (砂埋戻)	山積0.28m3(平積0.20) タンバ締固め	土量計算書より 119.34	= 119.34	120 m <sup>3</sup>
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	施工厚=45cm 施工層数=3	土量計算書(下層路盤工)より 213.54	= 213.54	214 m <sup>2</sup>

# 数 量 計 算 書

## 配水管布設工(φ200)

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
上層路盤工 (施工幅1.8m未満)	施工厚=24cm 施工層数=2		
		土量計算書(上層路盤工)より 213.54 = 213.54	214 m <sup>2</sup>
アスファルト仮舗装工 (車道及び路肩)	②再生密粒度As(13) t=30mm プライムコート散布		
		土量計算書(仮復旧工)より 213.54 = 213.54	214 m <sup>2</sup>
不陸整正工	補充材無		
		舗装復旧集計表より 564.85 = 564.85	565 m <sup>2</sup>
表層工Ⅱ (機械)(車道・路肩部)	②再生密粒度As(13) t=40mm プライムコート散布		
		舗装復旧集計表より 564.85 = 564.85	565 m <sup>2</sup>
表層工Ⅰ (機械)(車道・路肩部)	⑤再生密粒度As(13F) t=30mm タックコート散布		
		舗装復旧集計表より 1085.34 = 1085.34	1090 m <sup>2</sup>
小規模路面切削工	W=30cm, t=3cm		
		355.16 × 0.30 = 106.55	107 m <sup>2</sup>
路面切削工	帯状切削 t=3cm		
		切削面積計算書より 265.45 = 265.45	265 m <sup>2</sup>
アスファルト切削材運搬工 (良好・DID有り)	DT-2t L=4.0km 人力積込		
		産業廃棄物処理集計表より 372.00 × 0.03 = 11.16	11 m <sup>3</sup>
As切削材処分費			
		アスファルト切削運搬工と同じ = 11.16	11 m <sup>3</sup>
土留工	木矢板 H=1.8m		
		土量計算書より 1.28 = 1.28	1.3 m
区画線工 ペイント式(車載式)	外側線 実線(常温式) 15cm		
		区画線集計表より 355.16 = 355.16	360 m
区画線工 溶融式(手動)	横断線 実線(常温式) 45cm		
		区画線集計表より 24.50 = 24.50	25 m
区画線工 溶融式(手動)	停止線 実線(常温式) 30cm		
		区画線集計表より 2.60 = 2.60	3 m
試験掘工	幹線1・2級市道 W0.8×L1.5×H1.5		
		355.2 ÷ 50 = 7.10	8 箇所





# 土 量 計 算 書

配水管布設工(φ200) 幹線1・2級市道

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ① (m)			機 械 床 掘 工 ② (m3)	埋 戻 工 (砂) ③ (m3)		下 層 路 盤 工 ・ (RC-40) ④ (m <sup>2</sup> )		上 層 路 盤 工 ・ (C-20) ⑤ (m <sup>2</sup> )		仮 復 旧 工 ⑥ (m <sup>2</sup> )	
上 流 部	下 流 部				① (m)	本数	t1		③ (m3)	t2	④ (m <sup>2</sup> )	t3	⑤ (m <sup>2</sup> )	t4	⑥ (m <sup>2</sup> )	t5
No.0.000	No.231.677	231.677	0.60	1.34	926.71	4	0.07	176.54	86.18	0.62	139.01	0.45	139.01	0.24	139.01	0.03
No.231.677	No.232.955	1.278	0.95	1.71	5.11	4	0.07	1.99	1.20	0.99	1.21	0.45	1.21	0.24	1.21	0.03
No.232.955	No.355.155	122.200	0.60	1.34	488.80	4	0.07	93.12	45.46	0.62	73.32	0.45	73.32	0.24	73.32	0.03
合 計		355.155			1420.62			271.65	119.34		213.54		213.54		213.54	

①= L × 本数  
 ②=W×L×(H-t1)  
 ③= W × L × t2  
 ④= W × L  
 ⑤= W × L  
 ⑥= W × L

控除分  
  
 ⑦=0.038×355.155 (φ200)

土留工(木矢板H=1.8m)  
  
 L=1.28m

132.84 ③  
 13.50 ⑦

幹線1・2級市道  
( 配水管布設工(φ200) )

①面積計算書										
測 点	距 離	表層工Ⅰ			測 点	距 離	表層工Ⅱ			摘 要
		幅	平均幅	面 積			幅	平均幅	面 積	
ストッパー	3.90	4.00		15.60	ストッパー	3.40	2.20		7.48	
No. 0 + 3.00		3.00			No. 0 + 3.00		1.55			
No. 232.091	229.09	3.00	3.00	687.27	No. 232.091	229.09	1.55	1.55	355.09	
No. 355.155 - 0.30	122.76	3.00	3.00	368.28	No. 355.155 - 0.30	122.76	1.55	1.55	190.28	
ストッパー	4.30	3.30		14.19	ストッパー	4.00	3.00		12.00	
小 計	360.05			1085.34 m <sup>2</sup>	小 計	359.25			564.85 m <sup>2</sup>	

幹線1・2級市道  
( 配水管布設工(φ200) )

① 切 削 面 積 計 算 書									
測 点		面積			測 点		面積		
配水管布設工	表層Ⅰ	1085.34							
※ 控除									
配水管布設工	表層Ⅱ	564.85							
配水管布設工	小規模路面切削	106.55							
既設管接続工	⑤	1.55	×	4.000	=	6.20			
既設管接続工	⑦	1.55	×	4.000	=	6.20			
給水管切替工		1.55	×	3.000	×	29箇所			
		1.55	×	0.800	×	1箇所			
		= 136.09							
計		819.89							
小 計	0.00	265.45 m <sup>2</sup>			小 計				

φ200

## 区画線集計表

工 種	溶融式(手動)			溶剤型ペイント式(車載式)		区画線消去	摘 要
	実線・セブラ 45cm	実線・セブラ 30cm	矢印・記号・文字 15cm換算	実 線 常温式 15cm	破 線 常温式 15cm	(手間のみ) 削り取り式 15cm	
外側線 15cm・白				355.16			
横断線 45cm・白	24.50						3.5m × 7
停止線 30cm・白		2.60					
計	24.50 m	2.60 m		355.16 m			

既 設 管 接 続 工

材 料 表  
既 設 管 接 続 工

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図	数 量
( 管材費 ) 【 既 設 管 接 続 工 】	φ 200	既設管接続 N = 2 = 2	箇所
		① ⑧	
		布設延長 L = 1.623 + 1.623 = 3.2	m
割丁字管F型	CIP 8″ × 200	1 + 1 = 2	2 個
GX形 短管1号	φ 200	1 + 1 = 2	2 個
フランジ接合材	GF φ 200	1 + 1 = 2	2 個
フランジ接合材	RF φ 200	1 + 1 = 2	2 個
フランジ補強金具	φ 200	1 + 1 = 2	2 個
GX形 異形管受口接合セット (G-Linkセット使用)	切管挿口部 φ 200	2 + 2 = 4	4 個
K形 管帽	φ 200	2 + 2 = 4	4 個
ソフトシール弁	φ 200	1 + 1 = 2	2 個
ストッパー	φ 200	1 + 1 = 2	2 個

材 料 表

既設管接続工

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
【既設管接続工】	φ75	既設管接続 N = 5 = 5	箇所
		② ③ ④ ⑤ ⑥	
		布設延長 L = 14.057 + 15.089 + 16.589 + 15.595 + 13.718 = 75.0	m
ダクタイル鋳鉄管 (内面粉体塗装)	GX形 直管 S種管 φ75×4m	別紙配管図より 2 + 3 + 2 + 4 + 1 = 12	12 本
ダクタイル鋳鉄管 (内面粉体塗装)	K形 直管 3種管 φ75×4m	別紙配管図より - + - + 1 + - + - = 1	1 本
GX形 曲管	内面粉体塗装 φ100×45°	4 + 4 + 4 + - + 4 = 16	16 個
GX形 曲管	内面粉体塗装 φ75×90°	1 + - + - + - + - = 1	1 個
GX形 曲管	内面粉体塗装 φ75×45°	2 + 4 + 4 + 3 + 4 = 17	17 個
GX形 両受曲管	内面粉体塗装 φ75×45°	- + - + - + 3 + - = 3	3 個
GX形 挿し受片落管	内面粉体塗装 φ100×75	1 + 1 + 1 + 1 + 1 = 5	5 個
GX形 ライナセット	φ75	2 + 2 + 2 + 2 + 2 = 10	10 個
GX形 異形管受口接合セット (接合セット使用)	GX挿口部 φ100	5 + 5 + 5 + 1 + 5 = 21	21 個
GX形 異形管受口接合セット (接合セット使用)	GX挿口部 φ75	6 + 6 + 8 + 9 + 6 = 35	35 個
GX形 異形管受口接合セット (G-Linkセット使用)	切管挿口部 φ75	2 + 6 + 4 + 7 + 5 = 24	24 個

材 料 表  
既 設 管 接 続 工

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
GX形 継ぎ輪	内面粉体塗装 φ 75		
		- + 1 + 1 + 1 + 1 = 4	4 個
GX形 二受丁字管	内面粉体塗装 φ 75×75		
		1 + 1 + 1 + 1 + 1 = 5	5 個
GX形 短管2号	φ 75		
		- + - + - + - + 1 = 1	1 個
GX形 管栓	φ 75		
		1 + 1 + 1 + 1 + 1 = 5	5 個
K形 短管1号	φ 75		
		1 + - + - + - + - = 1	1 個
K形 継ぎ輪	φ 75		
		1 + 1 + 1 + 1 + - = 4	4 個
K形 特殊押輪	φ 75		
		3 + 3 + 3 + 3 + - = 12	12 個
K形 管帽	φ 75		
		2 + 2 + 2 + 2 + 2 = 10	10 個
ソフトシール弁(受挿し)	φ 75		
		3 + 2 + 2 + 3 + 1 = 11	11 個
ソフトシール弁(両受け)	φ 75		
		- + 1 + 1 + - + 1 = 3	3 個
ソフトシール弁	φ 75		
		- + - + - + - + 1 = 1	1 個
割丁字管VK型	CIP 3"×75		
		- + 1 + 1 + 1 + - = 3	3 個
割丁字管V型	CIP 3"×75		
		1 + - + - + - + - = 1	1 個
割丁字管F型	CIP 3"×75		
		- + - + - + - + 1 = 1	1 個



材料表  
既設管接続工

# 数量計算書

[illegible]

## 材 料 表

## 数 量 計 算 書

## 既設管接続工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図			数 量
【既設管接続工】	φ150	既設管接続	N = 1	= 1	箇所
		⑦			
		布設延長	L = 15.178	= 15.2	m
ダクタイル鋳鉄管 (内面粉体塗装)	GX形 直管 S種管 φ150×4m				
		別紙配管図より	3	= 3	3 本
GX形 曲管	内面粉体塗装 φ150×45°				
			2	= 2	2 個
GX形 両受曲管	内面粉体塗装 φ150×45°				
			2	= 2	2 個
GX形 曲管	内面粉体塗装 φ150×22 1/2°				
			1	= 1	1 個
GX形 ライナセット	φ150				
			2	= 2	2 個
GX形 異形管受口接合セット (接合セット使用)	GX挿口部 φ150				
			7	= 7	7 個
GX形 異形管受口接合セット (G-Linkセット使用)	切管挿口部 φ150				
			8	= 8	8 個
GX形 継ぎ輪	内面粉体塗装 φ150				
			1	= 1	1 個
GX形 二受丁字管	内面粉体塗装 φ150×150				
			1	= 1	1 個
GX形 管栓	φ150				
			1	= 1	1 個
K形 継ぎ輪	φ150				
			1	= 1	1 個

材 料 表  
既 設 管 接 続 工

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図			数 量
K形 特殊押輪	φ 150				
		3	=	3	3 個
K形 管帽	φ 150				
		2	=	2	2 個
ソフトシール弁(受挿し)	φ 150				
		2	=	2	2 個
ソフトシール弁(両受け)	φ 150				
		1	=	1	1 個
割丁字管VK型	DIP 150×150				
		1	=	1	1 個
SUSブッシュ	φ 150				
		1	=	1	1 個
ストッパー	φ 150				
		1	=	1	1 個

# 数量計算書

## 既設管接続工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 労 務 費 )		既設管接続 N = 2 = 2	箇所
【既設管接続工】	φ 200	① ⑧	
		布設延長 L= 1.623 + 1.623 = 3.2	m
鋳鉄管吊り込み据付工	機械力 φ 200	1.623 + 1.623 = 3.2	3.2 m
鋳鉄管切断工	既設管 φ 200	1 + 1 = 2	2 口
GX形継手接合	G-Link φ 200	2 + 2 = 4	4 口
不断水連絡工	割T字管 φ 200×200	1 + 1 = 2	2 箇所
フランジ継手工	φ 200	2 + 2 = 4	4 口
メカニカル継手工	K形 φ 200	2 + 2 = 4	4 口
ストッパー設置工	φ 200	1 + 1 = 2	2 基
仕切弁筐設置工	材工共 A・B形3号	1 + 1 = 2	2 箇所
管明示シート工	ホリエチレンクロス ダブル 鋳鉄管用 材工共 W=15cm	1.623 + 1.623 = 3.2	3.2 m
管明示テープ工	材工共 φ 200	1.623 + 1.623 = 3.2	3.2 m

# 数量計算書

## 既設管接続工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 労 務 費 )		既設管接続 N = 5 = 5	箇所
【既設管接続工】	φ 75	② ③ ④ ⑤ ⑥	
		布設延長 L= 14.057 + 15.089 + 16.589 + 15.595 + 13.718 = 75.0	m
鋳鉄管吊り込み据付工	機械力 φ 75	14.057 + 15.089 + 16.589 + 15.595 + 13.718 = 75.0	75.0 m
鋳鉄管切断工	既設管 φ 75	3 + 7 + 5 + 8 + 2 = 25	25 口
GX直管受口接合工	直管部 φ 75	2 + 2 + 2 + 2 + 2 = 10	10 口
(接合セット) GX異形受口接合工	GX挿口部 φ 100	5 + 5 + 5 + 1 + 5 = 21	21 口
(接合セット) GX異形受口接合工	GX挿口部 φ 75	6 + 6 + 8 + 9 + 6 = 35	35 口
(G-Linkセット) GX異形受口接合工	切管挿口部 φ 75	2 + 6 + 4 + 7 + 5 = 24	24 口
不断水連絡工	割T字管 φ 75×75	1 + 1 + 1 + 1 + 1 = 5	5 箇所
フランジ継手工	φ 75	3 + - + - + - + 1 = 4	4 口
メカニカル継手工	GX φ 75	1 + 1 + 1 + 1 + 1 = 5	5 口
メカニカル継手工	K形 φ 75	5 + 5 + 5 + 5 + 2 = 22	22 口
ストッパー設置工	φ 75	1 + 1 + 1 + 1 + 1 = 5	5 基

# 数量計算書

既設管接続工

[illegible]

# 数量計算書

## 既設管接続工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 労 務 費 )		既設管接続 N = 1 = 1	箇所
【既設管接続工】	φ 150	⑦	
		布設延長 L= 15.178 = 15.2	m
鋳鉄管吊り込み据付工	機械力 φ 150	15.178 = 15.2	15.2 m
鋳鉄管切断工	既設管 φ 150	8 = 8	8 口
GX直管受口接合工	直管部 φ 150	2 = 2	2 口
(接合セット) GX異形受口接合工	GX挿口部 φ 150	7 = 7	7 口
(G-Linkセット) GX異形受口接合工	切管挿口部 φ 150	8 = 8	8 口
不断水連絡工	割T字管 φ 150×150	1 = 1	1 箇所
メカニカル継手工	GX φ 150	1 = 1	1 箇所
メカニカル継手工	K形 φ 150	5 = 5	5 箇所
ストッパー設置工	φ 150	1 = 1	1 箇所
仕切弁設置工	機械力 縦型 φ 150	3 = 3	3 箇所
仕切弁筐設置工	材工共 A・B形3号	4 = 4	4 箇所

# 数量計算書

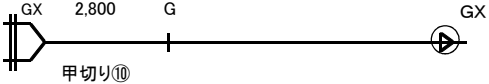
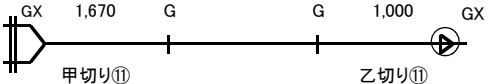
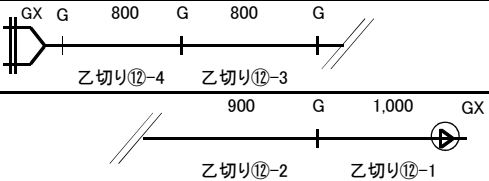
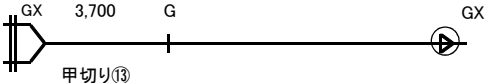
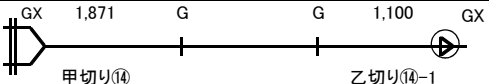

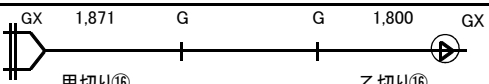
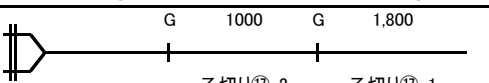
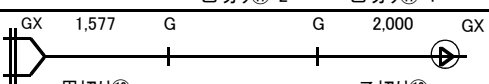
既設管接続工

[illegible]



切管組合せ表

既設管接続工 φ75mm

番号	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長 (mm)	残 管 (mm)	切 管 箇所数	挿し口 加工数	摘 要
10 (既設②)		GX	S	2,800	1,200	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
11 (既設②)		GX	S	2,670	1,330	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
12 (既設③)		GX	S	3,500	500	4		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 4
13 (既設③)		GX	S	3,700	300	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
14 (既設③)		GX	S	2,971	1,029	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
15 (既設④)		GX	S	4,000	0	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
16 (既設④)		GX	S	3,671	329	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
17 (既設④)		K	3	2,800	1,200	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
18 (既設⑤)		GX	S	3,577	423	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
				29,689	6,311	17	0	キールカッター 0 エンジンカッター 17 溝切りのみ 0

切管組合せ表

既設管接続工 φ75mm

番号	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長 (mm)	残 管 (mm)	切 管 箇所数	挿し口 加工数	摘 要
19 (既設⑤)		GX	S	4,000	0	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
20 (既設⑤)		GX	S	3,621	379	3		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 3
21 (既設⑤)		GX	S	4,000	0	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
22 (既設⑥)		GX	S	3,300	700	2		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 2
				14,921	1,079	8	0	キールカッター 0 エンジンカッター 8 溝切りのみ 0

切管組合せ表

既設管接続工 φ150mm

番号	切管組み合わせ	原管形式	管種	有効長 (mm)	残 管 (mm)	切 管 箇所数	挿し口 加工数	摘 要
23 (既設⑦)		GX	S	4,600	400	3		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 3
24 (既設⑦)		GX	S	4,500	500	4		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 4
25 (既設⑦)		GX	S	1,411	3,589	1		キールカッター エンジンカッター 溝切りのみ 1
				10,511	4,489	8	0	キールカッター 0 エンジンカッター 8 溝切りのみ 0

# 数量計算書

## 既設管接続工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
(土工・舗装費)			
アスファルト舗装版切断工	舗装厚 15cm以下 山積0.28m3(平積0.20)	土量計算書 61.36 + 36.91 + 83.37 + 90.88 + 6.49 + 41.60 = 320.61	320 m
舗装版直接掘削・積込	舗装厚 10cm以下	舗装復旧集計表より 112.92 + 79.02 = 191.94	
		土量計算書 8.84 + 6.62 + 14.35 + 15.38 + 0.89 + 11.44 = 57.52	
			249.46
			249 m <sup>2</sup>
As塊運搬工 (良好・DID有り)	D4t積級 L=4.0km バックホウ(山積0.28m3)積込	191.94 × 0.07 + 57.52 × 0.03 = 15.16	15 m <sup>3</sup>
As塊処分費		As塊運搬工と同じ = 15.16	15 m <sup>3</sup>
管路掘削 (バックホウ掘削積込)	山積0.28m3(平積0.20)	土量計算書 10.62 + 8.80 + 19.92 + 21.13 + 1.04 + 12.47 = 73.98	70 m <sup>3</sup>
土砂運搬工 (良好・DID有り)	DT-4t積級 L=5km バックホウ(山積0.28m3)積込	73.98 = 73.98	70 m <sup>3</sup>
残土受入地での処分	ブルドーザ 普通(15t)	土砂運搬工と同じ 73.98 = 73.98	70 m <sup>3</sup>
管路埋戻 (機械埋戻)	山積0.28m3(平積0.20) タンパ締固め	土量計算書 4.71 + 4.42 + 10.44 + 10.75 + 0.40 + 5.38 = 36.10	40 m <sup>3</sup>
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	施工厚=45cm 施工層数=3	土量計算書 8.84 + 6.62 + 14.35 + 15.38 + 0.89 + 11.44 = 57.52	58 m <sup>2</sup>
上層路盤工(幹線1・2級市道) (施工幅1.8m未満)	施工厚=24cm 施工層数=2	土量計算書 8.84 + 6.62 + 14.35 + 15.38 + 0.89 = 46.08	46 m <sup>2</sup>
上層路盤工(一般市道) (施工幅1.8m未満)	施工厚=19cm 施工層数=1	土量計算書より 11.44 = 11.44	11 m <sup>2</sup>

# 数量計算書

## 既設管接続工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
アスファルト仮舗装工 (車道及び路肩)	②再生密粒度As(13) t=30mm プライムコート散布	土量計算書より 57.52 = 57.52	58 m <sup>2</sup>
不陸整正工	補充材無	表層工Ⅱと同じ 112.92 + 79.02 = 191.94	192 m <sup>2</sup>
表層工Ⅱ (機械)(車道・路肩部)	②再生密粒度As(13) t=40mm プライムコート散布	舗装復旧集計表より 112.92 + 79.02 = 191.94	192 m <sup>2</sup>
表層工Ⅰ (機械)(車道・路肩部)	⑤再生密粒度As(13F) t=30mm タックコート散布	舗装復旧集計表より 145.08 + 85.41 = 230.49	230 m <sup>2</sup>
小規模路面切削工	W=30cm, t=3cm	230.49-191.94 = 38.55	39 m <sup>2</sup>
アスファルト切削材運搬工 (良好・DID有り)	DT-2t L=4.0km 人力積込	産業廃棄物処理集計表より 38.55 × 0.03 = 1.16	1 m <sup>3</sup>
As切削材処分費		アスファルト切削運搬工と同じ = 1.16	1 m <sup>3</sup>
土留工	木矢板 H=1.8m	土量計算書より 1.01 + 3.88 + 3.88 + 3.88 = 12.65	12.7 m
土留工	木矢板 H=2.1m	土量計算書より 3.33 + 3.33 = 6.66	6.7 m
試験掘工	幹線1・2級市道 W0.8 × L1.5 × H1.5	4 = 4.00	4 箇所
試験掘工	一般市道 W0.8 × L1.5 × H1.5	3 = 3.00	3 箇所

# 土 量 計 算 書

既設管接続工

幹線1・2級市道

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ①			機 械 床 掘 工 ②  (m3)	埋 戻 工 ③  (m3)	(砂)  t2	下 層 路 盤 工 ・ (RC-40) ④  (㎡)		上 層 路 盤 工 ・ (C-20) ⑤  (㎡)		仮 復 旧 工 ⑥  (㎡)	
上 流 部	下 流 部				本数	t1	t3				t4	t5				
既設管接続工①																
No.0.000	No.1.623	1.623	0.55	1.24	6.49	4	0.07	1.04	0.46	0.52	0.89	0.45	0.89	0.24	0.89	0.03
既設管接続工②																
No.0.000	No.0.510	0.510	0.55	1.24	2.04	4	0.07	0.33	0.15	0.52	0.28	0.45	0.28	0.24	0.28	0.03
No.0.510	No.1.522	1.012	0.95	1.53	4.05	4	0.07	1.40	0.78	0.81	0.96	0.45	0.96	0.24	0.96	0.03
No.1.522	No.2.012	0.490	0.55	1.24	1.96	4	0.07	0.32	0.14	0.52	0.27	0.45	0.27	0.24	0.27	0.03
No.2.012	No.13.717	11.705	0.55	1.24	46.82	4	0.07	7.53	3.35	0.52	6.44	0.45	6.44	0.24	6.44	0.03
合 計		15.340			61.36			10.62	4.71		8.84		8.84		8.84	

①= L × 本数

②=W×L×(H-t1)

③= W × L × t2

④= W × L

⑤= W × L

⑥= W × L

控除分

⑦=0.038×1.623 (φ 200)

⑦=0.011×2.012 (φ 100)

⑦=0.007×11.705 (φ 75)

土留工(木矢板H=1.8m)

L=1.01m

4.88 ③

0.17 ⑦

- ①= L × 本数  
 ②=W×L×(H-t1)  
 ③= W × L × t2  
 ④= W × L  
 ⑤= W × L  
 ⑥= W × L
- 控除分  
 ⑦=0.038×1.623 (φ200)  
 ⑦=0.011×2.012 (φ100)  
 ⑦=0.007×11.705 (φ75)
- 土留工(木矢板H=1.8m)  
 L=1.01m  
 4.88 ③  
 0.17 ⑦


# 土 量 計 算 書

既設管接続工

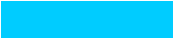
幹線1・2級市道

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ① (m)			機 械 床 掘 工  ② (m3)	埋 戻 工  ③ (m3)	(砂)  t2	下 層 路 盤 工 ・ (RC-40) ④ (m³)		上 層 路 盤 工 ・ (C-20) ⑤ (m³)	t4	仮 復 旧 工  ⑥ (m³)		t5
上 流 部	下 流 部				本数	t1					t3						
既設管接続工③																	
No.0.000	No.0.510	0.510	0.55	1.24	2.04	4	0.07	0.33	0.15	0.52	0.28	0.45	0.28	0.24	0.28	0.03	
No.0.510	No.1.522	1.012	0.95	1.53	4.05	4	0.07	1.40	0.78	0.81	0.96	0.45	0.96	0.24	0.96	0.03	
No.1.522	No.2.012	0.490	0.55	1.24	1.96	4	0.07	0.32	0.14	0.52	0.27	0.45	0.27	0.24	0.27	0.03	
No.2.012	No.6.361	4.349	0.55	1.24	17.40	4	0.07	2.80	1.24	0.52	2.39	0.45	2.39	0.24	2.39	0.03	
No.6.361	No.9.225	2.864	0.95	1.52	11.46	4	0.07	3.95	2.18	0.80	2.72	0.45	2.72	0.24	2.72	0.03	
合 計		9.225			36.91			8.80	4.42		6.62		6.62		6.62		

①= L × 本数  
 ②=W×L×(H-t1)  
 ③= W × L × t2  
 ④= W × L  
 ⑤= W × L  
 ⑥= W × L

控除分  


⑦=0.011×2.012 (φ100)  
 ⑦=0.007×7.213 (φ75)

土留工(木矢板H=1.8m)  
  
 L=3.88m

4.49 ③  
 0.07 ⑦

# 土 量 計 算 書

既設管接続工

幹線1・2級市道

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ① (m)			機 械 床 掘 工 ② (m3)	埋 戻 工 ③ (m3)	(砂) t2	下 層 路 盤 工 ・ (RC-40) ④ (m³)		上 層 路 盤 工 ・ (C-20) ⑤ (m³)		仮 復 旧 工 ⑥ (m³)	
上 流 部	下 流 部				本数	t1	t3				t4	t5				
既設管接続工④																
No.0.000	No.0.510	0.510	0.55	1.24	2.04	4	0.07	0.33	0.15	0.52	0.28	0.45	0.28	0.24	0.28	0.03
No.0.510	No.1.522	1.012	0.95	1.53	4.05	4	0.07	1.40	0.78	0.81	0.96	0.45	0.96	0.24	0.96	0.03
No.1.522	No.2.012	0.490	0.55	1.24	1.96	4	0.07	0.32	0.14	0.52	0.27	0.45	0.27	0.24	0.27	0.03
No.2.012	No.5.061	3.049	0.55	1.24	12.20	4	0.07	1.96	0.87	0.52	1.68	0.45	1.68	0.24	1.68	0.03
No.5.061	No.7.925	2.864	0.95	1.52	11.46	4	0.07	3.95	2.18	0.80	2.72	0.45	2.72	0.24	2.72	0.03
No.7.925	No.16.105	8.180	0.55	1.24	32.72	4	0.07	5.26	2.34	0.52	4.50	0.45	4.50	0.24	4.50	0.03
既設管接続工⑤																
No.0.000	No.0.580	0.580	0.55	1.24	2.32	4	0.07	0.37	0.17	0.52	0.32	0.45	0.32	0.24	0.32	0.03
No.0.580	No.1.400	0.820	0.55	1.24	3.28	4	0.07	0.53	0.23	0.52	0.45	0.45	0.45	0.24	0.45	0.03
No.1.400	No.4.734	3.334	0.95	1.90	13.34	4	0.07	5.80	3.74	1.18	3.17	0.45	3.17	0.24	3.17	0.03
合 計		20.839			83.370			19.92	10.44		14.350		14.350		14.350	

①= L × 本数

②=W×L×(H-t1)

③= W × L × t2

④= W × L

⑤= W × L

⑥= W × L

控除分

⑦=0.011×2.592 (φ100)

⑦=0.007×18.247 (φ75)

土留工(木矢板H=1.8m)

L=3.88m

土留工(木矢板H=2.1m)

L=3.33m

10.60 ③

0.16 ⑦

- ①= L × 本数  
 ②=W×L×(H-t1)  
 ③= W × L × t2  
 ④= W × L  
 ⑤= W × L  
 ⑥= W × L
- 控除分
- ⑦=0.011×2.592 (φ100)  
 ⑦=0.007×18.247 (φ75)
- 土留工(木矢板H=1.8m)  
 L=3.88m  
 土留工(木矢板H=2.1m)  
 L=3.33m
- 10.60 ③  
 0.16 ⑦



# 土 量 計 算 書

既設管接続工

幹線1・2級市道

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ① (m)			機 械 床 掘 工 ② (m3)	埋 戻 工 ③ (m3)	(砂 t2	下 層 路 盤 工 ・ (RC-40) ④ (㎡)		上 層 路 盤 工 ・ (C-20) ⑤ (㎡)		仮 復 旧 工 ⑥ (㎡)	
上 流 部	下 流 部				本数	t1	t3				t4	t5				
既設管接続工⑥																
No.0.000	No.0.510	0.510	0.55	1.24	2.04	4	0.07	0.33	0.15	0.52	0.28	0.45	0.28	0.24	0.28	0.03
No.0.510	No.1.522	1.012	0.95	1.53	4.05	4	0.07	1.40	0.78	0.81	0.96	0.45	0.96	0.24	0.96	0.03
No.1.522	No.2.012	0.490	0.55	1.24	1.96	4	0.07	0.32	0.14	0.52	0.27	0.45	0.27	0.24	0.27	0.03
No.2.012	No.5.259	3.247	0.55	1.24	12.99	4	0.07	2.09	0.93	0.52	1.79	0.45	1.79	0.24	1.79	0.03
No.5.259	No.8.123	2.864	0.95	1.52	11.46	4	0.07	3.95	2.18	0.80	2.72	0.45	2.72	0.24	2.72	0.03
既設管接続工⑦																
No.0.000	No.3.239	3.239	0.55	1.24	12.96	4	0.07	2.08	0.93	0.52	1.78	0.45	1.78	0.24	1.78	0.03
NO.3.239	NO.6.573	3.334	0.95	1.90	13.34	4	0.07	5.80	3.74	1.18	3.17	0.45	3.17	0.24	3.17	0.03
NO.6.573	NO.14.592	8.019	0.55	1.24	32.08	4	0.07	5.16	2.29	0.52	4.41	0.45	4.41	0.24	4.41	0.03
合 計		22.715			90.880			21.130	10.75		15.380		15.380		15.380	

①＝ L × 本数

②＝W×L×(H－t1)


③＝ W × L × t2

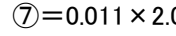
④＝ W × L


⑤＝ W × L

⑥＝ W × L

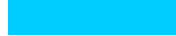
控除分

 ⑦＝0.022×14.592 (φ150)


 ⑦＝0.011×2.012 (φ100)

 ⑦＝0.007×6.111 (φ75)

土留工(木矢板H=1.8m)

 L=3.88m

土留工(木矢板H=2.1m)

 L=3.33m

11.14 ③

0.39 ⑦

①= L × 本数

②=W×L×(H-t1)

③= W × L × t2

④= W × L

⑤= W × L

⑥= W × L

控除分

⑦=0.022×14.592 (φ150)

⑦=0.011×2.012 (φ100)

⑦=0.007×6.111 (φ75)

土留工(木矢板H=1.8m)

L=3.88m

土留工(木矢板H=2.1m)

L=3.33m

11.14 ③

0.39 ⑦


# 土 量 計 算 書

既設管接続工

幹線1・2級市道

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ① (m)			機 械 床 掘 工 ② (m3)	埋 戻 工 ③ (m3)	(砂) t2	下 層 路 盤 工 ・ (RC-40) ④ (㎡)		上 層 路 盤 工 ・ (C-20) ⑤ (㎡)		仮 復 旧 工 ⑥ (㎡)	
上 流 部	下 流 部				本数	t1	t3				t4	t5				
既設管接続工⑧																
No.0.000	No.1.623	1.623	0.55	1.24	6.49	4	0.07	1.04	0.46	0.52	0.89	0.45	0.89	0.24	0.89	0.03

①= L × 本数  
 ②=W×L×(H-t1)  
 ③= W × L × t2  
 ④= W × L  
 ⑤= W × L  
 ⑥= W × L

控除分  
  
 ⑦=0.038×1.623 (φ 200)

0.46 ③  
 0.06 ⑦

# 土 量 計 算 書

既設管接続工

一般市道

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ① (m)			機 械 床 掘 工 ② (m3)	埋 戻 工 ③ (m3)	(砂) t2	下層路盤工・ (RC-40) ④ (㎡)		上層路盤工・ (C-20) ⑤ (㎡)		仮 復 旧 工 ⑥ (㎡)	
上 流 部	下 流 部					本数	t1				t3	t4	t5			
既設管接続工③																
No.9.225	No.14.605	5.380	0.55	1.16	10.76	2	0.07	3.23	1.45	0.49	2.96	0.45	2.96	0.19	2.96	0.03
既設管接続工⑤																
NO.4.734	NO.15.043	10.309	0.55	1.16	20.62	2	0.07	6.18	2.78	0.49	5.67	0.45	5.67	0.19	5.67	0.03
既設管接続工⑥																
No.8.123	No.13.234	5.111	0.55	1.16	10.22	2	0.07	3.06	1.38	0.49	2.81	0.45	2.81	0.19	2.81	0.03
合 計		20.800			41.60			12.47	5.38		11.44		11.44		11.44	

①= L × 本数

②=W×L×(H-t1)

③= W × L × t2

④= W × L

⑤= W × L

⑥= W × L

控除分

⑦=0.011×20.800 (φ75)

5.61 ③

0.23 ⑦

①= L × 本数  
 ②=W×L×(H-t1)  
 ③= W × L × t2  
 ④= W × L  
 ⑤= W × L  
 ⑥= W × L  
 控除分  
 ⑦=0.011×20.800 (φ75)  
 5.61 ③  
 0.23 ⑦

幹線1・2級市道  
( 既 設 管 接 続 工 )

面 積 計 算 書										
測 点	距 離	表 層 工 I			測 点	距 離	表 層 工 II			摘 要
		幅	平均幅	面 積			幅	平均幅	面 積	
既設管接続②	5.00	2.15	—	10.75	既設管接続②	5.00	1.55	—	7.75	
〃	5.40	3.10	—	16.74	〃	4.80	2.80	—	13.44	
既設管接続③	10.00	2.15	—	21.50	既設管接続③	10.00	1.55	—	15.50	
既設管接続④	10.00	2.15	—	21.50	既設管接続④	10.00	1.55	—	15.50	
	3.40	8.80	—	29.92		3.40	8.20	—	27.88	
既設管接続⑤	—	—	—	—	既設管接続⑤	4.00	1.55	—	6.20	
既設管接続⑥	6.00	2.15	—	12.90	既設管接続⑥	6.00	1.55	—	9.30	
既設管接続⑦	9.00	2.15	—	19.35	既設管接続⑦	5.00	1.55	—	7.75	
〃	4.60	2.70	—	12.42	〃	4.00	2.40	—	9.60	
小 計				145.08 m <sup>2</sup>	小 計				112.92 m <sup>2</sup>	

一般市道  
( 既 設 管 接 続 工 )

面 積 計 算 書										
測 点	距 離	表 層 工 t=5cm			測 点	距 離				摘 要
		幅	平均幅	面 積			幅	平均幅	面 積	
既設管接続③	5.90	4.40	—	25.96	既設管接続③	5.30	4.40	—	23.32	
既設管接続⑤	11.30	4.50	—	50.85	既設管接続⑤	11.00	4.50	—	49.50	
既設管接続⑥	4.00	2.15	—	8.60	既設管接続⑥	4.00	1.55	—	6.20	
小 計				85.41 m <sup>2</sup>	小 計				79.02 m <sup>2</sup>	

消 火 栓 設 置 工

材 料 表  
消火栓設置工

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 管 材 費 )			
		N= 4 箇所	
GX形うず巻式F付丁字管	GF φ 200 × φ 75	1 × 4 = 4	4 個
GX形 異形管受口接合セット (接合セット使用)	GX挿口部 φ 200	1 × 4 = 4	4 個
両フランジ短管	GF - RF φ 75 × 250L	1 × 4 = 4	4 個
フランジ接合材	日水協検査合格品 GF φ 75	2 × 4 = 8	8 個
フランジ接合材	日水協検査合格品 RF φ 75	1 × 4 = 4	4 個
ボール式副弁	RF φ 75 × 100H	1 × 4 = 4	4 個
地下式単口消火栓	浅埋対応 φ 75	1 × 4 = 4	4 基
フランジ補強金具	φ 75	2 × 4 = 8	8 個

# 数量計算書

## 消火栓設置工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
( 労 務 費 )			
GX形継手接合	異形管部 φ 200	1 × 4 = 4	4 口
フランジ接合工	φ 75	2 × 4 フランジ接合は、1箇所当たり1口消火栓設置工に含まれている。 = 8	8 口
消火栓設置工	フランジ接合1口含む φ 75	1 × 4 = 4	4 基
消火栓蓋設置工	材工共(ボルトセット含む) φ 600 × 100	1 × 4 = 4	4 個
ボックス設置工	材工共 調整リング φ 600 × 50	1 × 4 = 4	4 個
ボックス設置工	材工共 上部ブロック φ 600 × 200	1 × 4 = 4	4 個
ボックス設置工	材工共 下部ブロック φ 600 × 300	1 × 4 = 4	4 個
ボックス設置工	材工共 底版ブロック φ 600 × 40	1 × 4 = 4	4 個
基礎砕石工	R-40 t=15cm	$(0.9^2 \times \pi \div 4 \times 1) \times 4 = 2.54$	3 m <sup>2</sup>
鉄蓋開閉工具		1 × 4 = 4	4 本
雑 工			1 式



給 水 管 切 替 工

材 料 表  
給水管切替工

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図			数 量
( 管 材 費 )					
	φ 20	本管部 26箇所 (2.0+0.5+0.5+0.5=3.5m)	=	26	箇所
		本管部 1箇所 (4.5+0.5+0.5+0.5=6.0m)	=	1	箇所
ボール式サドル付分水栓	DIP φ 200 × 20	26	=	26	26 個
ボール式サドル付分水栓	DIP φ 75 × 20	1	=	1	1 個
密着型コア	φ 20	27	=	27	27 個
PP二層管	φ 20 1種	(3.5 × 26)+(6.0 × 1)	=	97.0	97.0 m
PPエルボ	φ 20 × 90°	2 × 27	=	54	54 個
PPソケット	回転メータ用 φ 20	27	=	27	27 個
PPソケット	分止水栓用 φ 20	2 × 27	=	54	54 個
鋳鉄製伸縮可とう 離脱防止ソケット	φ 20	27	=	27	27 個
乙止水栓	φ 20	27	=	27	27 個
	φ 25	道路接続 1箇所 ( L=0.8m )	=	1	箇所
ボール式サドル付分水栓	DIP φ 200 × 25	1	=	1	1 個

材 料 表  
給 水 管 切 替 工

数 量 計 算 書

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図	数 量
密着型コア	φ 25	1 = 1	1 個
PP二層管	φ 25 1種	0.8 × 1 = 0.8	0.8 m
PPソケット	分止水栓用 φ 25	1 = 1	1 個
鋳鉄製伸縮可とう 離脱防止ソケット	φ 25	1 = 1	1 個
	φ 40	本管部 2箇所 (2.0+0.5+0.5+0.5=3.5m) = 2	箇所
ボール式サドル付分水栓	DIP φ 200 × 40	2 = 2	2 個
密着型コア	φ 40	2 = 2	2 個
PP二層管	φ 40 1種	3.5 × 2 = 7.0	7.0 m
PPエルボ	φ 40 × 90°	2 × 2 = 4	4 個
PPソケット	回転メータ用 φ 40	2 = 2	2 個
PPソケット	分止水栓用 φ 40	2 × 2 = 4	4 個
鋳鉄製伸縮可とう 離脱防止ソケット	φ 40	2 = 2	2 個
砲金製仕切弁	φ 40	2 = 2	2 個

# 数量計算書

## 給水管切替工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式・略 図			数 量
( 労 務 費 )					
	φ 20				
		本管部	26箇所 (2.0+0.5+0.5+0.5=3.5m)		
		本管部	1箇所 (4.5+0.5+0.5+0.5=6.0m)		
サドル分水栓建込み工	給水管20mm × DIP管200mm	26	=	26	26 箇所
サドル分水栓建込み工	給水管20mm × DIP管75mm	1	=	1	1 箇所
ポリエチレン管据付工	φ 20	97.0	=	97.0	97.0 m
ポリエチレン管継手工	ソケット φ 20	9 × 27	=	243	243 口
止水栓取付工	PP用 φ 20(筐共)	27	=	27	27 箇所
	φ 25	道路接続	1箇所 ( L=0.8m )		
サドル分水栓建込み工	給水管25mm × DIP200mm	1	=	1	1 箇所
ポリエチレン管据付工	φ 25	0.8	=	0.8	0.8 m
ポリエチレン管継手工	ソケット φ 25	3 × 1	=	3	3 口

# 給水管切替工

[illegible]

# 給水管切替工

名 称	形 状 寸 法 等	計 算 式 ・ 略 図			数 量
(土工・舗装費)					
アスファルト舗装版切断工	舗装厚 15cm以下	土量計算書より	409.20	= 409.20	410 m
舗装版直接掘削・積込	山積0.28m3(平積0.20) 舗装厚 10cm以下	土量計算書より	56.41	= 56.41	60 m <sup>2</sup>
As塊運搬工 (良好・DID有り)	D4t積級 L=4.0km バックホウ(山積0.28m3)積込		56.41 × 0.03	= 1.69	2 m <sup>3</sup>
As塊処分費		As塊運搬工と同じ		= 1.69	2 m <sup>3</sup>
管路掘削 (バックホウ掘削積込)	山積0.28m3(平積0.20)	土量計算書より	59.04	= 59.04	60 m <sup>3</sup>
土砂運搬工 (良好・DID有り)	D4t積級 L=5km バックホウ(山積0.28m3)積込	管路掘削と同じ	59.04	= 59.04	60 m <sup>3</sup>
人力床掘工	土 砂	土量計算書より	13.92	= 13.92	10 m <sup>3</sup>
土砂運搬工	人力積込み 2tダンプ L=2.0km 土砂		13.92	= 13.92	10 m <sup>3</sup>
残土受入地での処分	ブルドーザ 普通(15t)	土砂運搬工と同じ	59.04 + 13.92	= 72.96	70 m <sup>3</sup>
管路埋戻 (機械埋戻)	山積0.28m3(平積0.20) タンパ締固め	土量計算書より	22.51	= 22.51	20 m <sup>3</sup>
人力埋戻工	人力 砂	土量計算書より	11.60	= 11.60	10 m <sup>3</sup>
人力埋戻工	人力 C-20 t=10cm	土量計算書より	2.32	= 2.32	2 m <sup>3</sup>
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	施工厚=45cm 施工層数=3	土量計算書(下層路盤工)より	56.41	= 56.41	56 m <sup>2</sup>

## 給水管切替工

[illegible]

土 量 計 算 書

給水管切替工

幹線1.2級市道(バス路線)

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ① (m)			機 械 床 掘 工  ② (m3)	埋 戻 工  (砂)  ③ (m3)		下 層 路 盤 工 ・ (RC-40)  ④ (㎡)		上 層 路 盤 工 ・ (C-20)  ⑤ (㎡)		仮 復 旧 工  ⑥ (㎡)	
上 流 部	下 流 部				①	本数	t1		③	t2	④	t3	⑤	t4	⑥	t5
本管部		3.500	0.55	1.12	14.00	4	0.07	2.02	0.77	0.40	1.93	0.45	1.93	0.24	1.93	0.03
29	箇所	101.500			406.00			58.58	22.33		55.97		55.97		55.97	
道路接続部		0.800	0.55	1.12	3.20	4	0.07	0.46	0.18	0.40	0.44	0.45	0.44	0.24	0.44	0.03
1	箇所	0.800			3.20			0.46	0.18		0.44		0.44		0.44	
合 計		102.300			409.20			59.04	22.51		56.41		56.41		56.41	

- ①= L × 本数
- ②=W×L×(H-t1)
- ③= W × L × t2
- ④= W × L
- ⑤= W × L
- ⑥= W × L



土 量 計 算 書

給水管切替工 宅 地

測 点		区 間 延 長  L (m)	掘 削 幅  W (m)	掘 削 深  H (m)	舗 装 版 切 断 工 ① (m)			人 力 床 掘 工  ② (m3)	埋 戻 工  (砂 )  ③ (m3)				上 層 路 盤 工 ・ (C-20) ④ (m3)		
上 流 部	下 流 部					本数	t1		t2	t3					
1箇所当り		1.000	0.80	0.60				0.48	0.40	0.50			0.08	0.10	
29箇所		29.000						13.92	11.60				2.32		
合 計		29.000						13.92	11.60				2.32		

①= L × 本数

②= W×L×(H-t1)

③= W × L × t2

④= W × L × t3

- ①= L × 本数
- ②= W×L×(H-t1)
- ③= W × L × t2
- ④= W × L × t3

## 工 掘 試 験

## 幹線1・2級市道(バス路線)

幅	W=	0.80
延長	L=	1.50
深	H=	1.50

略 図  
No scale

1,500

②再生密粒度As(13)

30

240

450

780

復旧断面

舗装仮復旧工

埋戻工  
C-20

埋戻工  
RC-40

埋戻工  
路盤用・砂

掘削断面

As版

70

1,430

	(10箇所当たり)														
舗装切断工	L=	(	0.8	×	2	+	1.5	×	2	)	×	10.0	=	46.0	m
舗装盤破碎工	A=	0.8	×	1.5	×	10.0							=	12.0	m <sup>2</sup>
AS殻運搬・処分	V=	0.8	×	1.5	×	0.07	×	10.0					=	0.8	m <sup>3</sup>
人力掘削・積込	V=	0.8	×	1.5	×	1.43	×	10.0					=	17.2	m <sup>3</sup>
残土運搬・処理	V=	人力掘削・積込に同じ										=	17.2	m <sup>3</sup>	
埋戻工(路盤用砂)	V=	0.8	×	1.5	×	0.78	×	10.0					=	9.4	m <sup>3</sup>
下層路盤工(RC-40)	A=	0.8	×	1.5	×	10.0							=	12.0	m <sup>2</sup>
上層路盤工(C-20)	A=	0.8	×	1.5	×	10.0							=	12.0	m <sup>2</sup>
舗装仮復旧 (再生密粒度As(13)t=3cm Pコート)	A=	舗装盤破碎工に同じ										=	12.0	m <sup>2</sup>	

試 験 掘 工			一般市道														
幅	W=	0.80	<div>略 図 No scale</div> <div>1,500</div> <div><div>②再生密粒度As(13)</div><div>30</div><div>190</div><div>450</div><div>830</div></div> <div><div>復旧断面</div><div>舗装仮復旧工</div><div>埋戻工 C-20</div><div>埋戻工 RC-40</div><div>埋戻工 路盤用・砂</div></div> <div><div>掘削断面</div><div>As版</div><div>70</div><div>1,430</div></div>														
延長	L=	1.50															
深	H=	1.50															
			(10箇所当たり)														
舗装切断工			L=	(	0.8	×	2	+	1.5	×	2	)	×	10.0	=	46.0	m
舗装盤破碎工			A=	0.8	×	1.5	×	10.0							=	12.0	m <sup>2</sup>
AS殻運搬・処分			V=	0.8	×	1.5	×	0.07	×	10.0					=	0.8	m <sup>3</sup>
人力掘削・積込			V=	0.8	×	1.5	×	1.43	×	10.0					=	17.2	m <sup>3</sup>
残土運搬・処理			V=	人力掘削・積込に同じ											=	17.2	m <sup>3</sup>
埋戻工(路盤用砂)			V=	0.8	×	1.5	×	0.83	×	10.0					=	10.0	m <sup>3</sup>
下層路盤工(RC-40)			A=	0.8	×	1.5	×	10.0							=	12.0	m <sup>2</sup>
上層路盤工(C-20)			A=	0.8	×	1.5	×	10.0							=	12.0	m <sup>2</sup>
舗装仮復旧 (再生密粒度As(13)t=3cm Pコート)			A=	舗装盤破碎工に同じ											=	12.0	m <sup>2</sup>

数量計算書

仮設工

[illegible]

# 数量計算書

[illegible]

# 数量計算書

[illegible]

# 数量計算書

[illegible]

# 数量計算書

[illegible]



# 舗装復旧面積集計表

工 種	路盤復旧面積(m <sup>2</sup> )									摘 要
	下層路盤工 RC-40			上層路盤工 C-20				仮復旧工	不陸整正工	
	t=45cm	t=15cm		t=24cm	t=19cm			②再生As t=3cm	補充材なし	
配水管布設工 φ 200										
	213.54	—		213.54	—			213.54	564.85	
既設管接続工 φ 40～φ 150										
	57.52	—		46.08	11.44			57.52	191.94	
給水管切替工										
	56.41	—		56.41	—			56.41	—	
計										
	327.47			316.03	11.44			327.47	756.79	

# 舗装復旧面積集計表

工 種	舗装復旧面積(㎡)									摘 要
	幹線1・2級市道(バス路線)			一般市道						
	基層 t=5cm	表層Ⅱ t=4cm	表層Ⅰ t=3cm	表層Ⅱ t=4cm	表層Ⅰ t=3cm					
配水管布設工 φ200										
	—	564.85	1085.34	—	—					
既設管接続工 φ40～φ150										
	—	112.92	145.08	79.02	85.41					
給水管切替工										
	—	—	—	—	—					
計										
		677.77	1230.42	79.02	85.41					

# 産業廃棄物処理集計表

工 種	As殻(m³)	換算数量 2.35t/m³	As切削材(m³)	換算数量 2.35t/m³	Co殻(m³)	換算数量 2.35t/m³	摘 要
配水管布設工 φ200							
	45.95	107.98	11.16	26.23			
既設管接続工 φ40～φ150							
	15.16	35.63	1.16	2.73			
給水管切替工							
	1.69	3.97	—	—			
計							
	62.80	147.58	12.32	28.96			