

配水管 (HPPE  $\phi$  75)

材料内訳書

HPPE φ 75

			区分	配水管-φ 75	
名称	形状・寸法	算式	小計	計	
配水用ポリエチレン管	HPPE φ 75×5,000	400.0                      25.89	425.890	88	本
		直管 80.0    +    切管 8.0			
EF 45° 片受バンド	HPPE φ 75	単長 0.480    ×    6	2.880	6	ケ
EF 22° 1/2片受バンド	HPPE φ 75	単長 0.430    ×    5	2.150	5	ケ
EF フランジ短管	HPPE φ 75	単長 0.160    ×    1	0.160	1	ケ
フランジ付T字管	HPPE D (E) PE挿し口付 φ 75×φ 75	単長 0.700    ×    2	1.400	2	ケ
EF ソケット	HPPE φ 75			6	ケ
PE メカ形キャップ	φ 75			1	ケ
フランジ短管	DCIP 内面粉体 φ 75×400L			3	組
ソフトシール弁	PE 挿し口付 φ 75	単長 0.780    ×    1	0.780	1	基
単口地下式消火栓	φ 75×65			1	基
レバー式補修弁	φ 75×150L			1	基
エアリス型空気弁	φ 25			1	基
フランジ継手材	BN (SUS) φ 75×7.5K			7	組
仕切弁ボックス	24型 鉄蓋			1	ケ
仕切弁ボックス	25型 B 200			1	ケ
仕切弁ボックス	25型 B 300			1	ケ
仕切弁ボックス	25型 C 300			1	ケ
スラブ (底版)	60			1	ケ
消火栓ボックス	鉄蓋 35×45型			1	ケ
消火栓ボックス	B200			1	ケ
消火栓ボックス	C型			1	ケ
空気弁ボックス	鉄蓋 35×45型			1	ケ
空気弁ボックス	B200			1	ケ
空気弁ボックス	C型			1	ケ
スラブ (底版)	80			2	ケ
ロケーティングワイヤー			433.59	433.6	m



材料内訳書

HPPE φ75

					区分	配水管-φ75	
名称	形状・寸法	算式			小計	計	
		その1	その2	その3			
配水用ポリエチレン管	HPPE φ75×5,000	130.0	160.0	110.0	400,000	88	本
		26	32	22	80.0		
切管用 配水用ポリエチレン管	HPPE φ75×5,000	12.55	5.490	7.85	25.890		
		4	1	3	8.0		
EF 45° 片受バンド	HPPE φ75	2		4		6	ケ
EF 22° 1/2片受バンド	HPPE φ75	3	1	1		5	ケ
EF フランジ短管	HPPE φ75	1				1	ケ
フランジ付T字管	HPPE D(E) PE挿し口付 φ75×φ75			2		2	ケ
EF ソケット	HPPE φ75	3	1	2		6	ケ
PE メカ形キャップ	φ75			1		1	ケ
フランジ短管	DCIP 内面粉体 φ75×400L			3		3	ケ
ソフトシール弁	PE挿し口付 φ75	1				1	基
単口地下式消火栓	φ75×65			1		1	基
レバー式補修弁	φ75×150L			1		1	基
エアリス型空気弁	φ25			1		1	基
フランジ継手材	BN(SUS) φ75×7.5K	1		6		7	組
仕切弁ボックス	24型 鉄蓋	1				1	ケ
仕切弁ボックス	25型 B 200	1				1	ケ
仕切弁ボックス	25型 B 300	1				1	ケ
仕切弁ボックス	25型 C 300	1				1	ケ
スラブ (底版)	60	1				1	ケ
消火栓ボックス	鉄蓋 35×45型			1		1	ケ
消火栓ボックス	B200			1		1	ケ
消火栓ボックス	C型			1		1	ケ
空気弁ボックス	鉄蓋 35×45型			1		1	ケ
空気弁ボックス	B200			1		1	ケ
空気弁ボックス	C型			1		1	ケ





労務内訳書

HPPE φ 75

			区分	配水管-φ75		
名称	形状・寸法	算式			小計	計
		その1	その2	その3		
ポリエチレン管据付工	HPPE φ 75	147.10	165.40	121.09	433.59	433.6 m
ポリエチレン管切断工	HPPE φ 75	5	2	5		12 口
ポリエチレン管継手工	HPPE φ 75 直管	30	33	25	88.00	口
ポリエチレン管継手工	HPPE φ 75 片受45°	2	0	4	6.00	
ポリエチレン管継手工	HPPE φ 75 片受22° 1/2	3		1	4.00	
ポリエチレン管継手工	HPPE φ 75 ソケット	3×2 6	1×2 2	2×2 4	12.00	
		計			110.00	
フランジ継手工	φ 75	1		6		7 口
仕切弁設置工	φ 75	1				1 基
消火栓設置工	φ 75×φ 65			1		1 基
空気弁設置工	φ 25			1		1 基
鉄蓋設置工	円形 1号 φ 250	1				1 個
ボックス設置工	円形 1号 中部壁	2				2 個
ボックス設置工	円形 1号 下部壁	1				1 個
ボックス設置工	円形 1号 底版	1				1 個
鉄蓋設置工	角形 1号 500*400			2		2 個
ボックス設置工	角形 1号 中部壁			2		2 個
ボックス設置工	角形 1号 下部壁			2		2 個
ボックス設置工	角形 1号 底版			2		2 個
埋設表示シート工		147.10	165.40	121.09	433.59	433.6 m
明示テープ工		46.78	52.60	38.51	137.89	137.9 m

切管調書

HPPE φ 75

区分	配水管-φ 75
----	----------

φ 50 × 5.0 m 直管										
番号	甲切管	乙切管						切断工 (口)	残管長 (m)	備考
	単長(m)	単長(m)								
	①	②	③	④	⑤	⑥				
その1										
1	2.500						その2	1	2.500	
2		2.930	0.920				1.040	2	0.110	
3		2.480						1	2.520	
4	4.640							1	0.360	
小計	7.140	5.410						5	5.490	12.550
その2										
5	4.450							1	0.550	
								1		
小計	4.450	0.000	1.040					2	0.550	5.490
その3										
6	2.410							1	2.590	
7	1.220	1.22						2	2.560	
8	2.000	1.00						2	2.000	
小計	5.630	2.220						5	7.150	7.850
計	11.590	5.410	1.04					7	13.190	

(集計表)

管用直	甲切管	+	乙切管	=	18.04	m
	11.590		6.450		8	本



## 土工集計表

土工集計表 (HPPE φ 75)

名 称	形 状 ・ 寸 法	土 工 断 面 番 号										小 計	計		
		1	2												
舗装版切断工	As t=15cm	855.40	7.40										862.80	863	m
舗装版取壊工	As t=15cm	213.85	2.22										216.07	220	m <sup>2</sup>
機械掘削工	礫質土 BH 0.20	275.87	5.42										281.29	280	m <sup>3</sup>
埋戻工	山砂 BH 0.20	80.84	0.84										81.68	82	m <sup>3</sup>
埋戻工	RC-40 BH 0.20	117.62	3.89										121.51	120	m <sup>3</sup>
舗装仮復旧工	蜜粒As t=8cm	213.85	2.22										216.07	220	m <sup>3</sup>
路盤工	再生切込 BH 0.20	213.85	2.22										216.07	220	m <sup>3</sup>
路盤工	再生粒調 BH 0.20	213.85	2.22										216.07	220	m <sup>3</sup>
残塊処分工	As殻	32.08	0.33										32.41	32	m <sup>3</sup>
残土処分工	土砂	275.87	5.42										281.29	280	m <sup>3</sup>
土留工	H=1.80m		3.70										3.70	3.7	m
路面復旧	As t=15cm	427.70	3.70										431.40	431	m
舗装版取壊工	As t=15cm	427.70	5.92										433.62	430	m <sup>2</sup>
舗装版取壊工	As t=8cm	106.93	3.55										110.48	110	m <sup>2</sup>
機械掘削工	礫質土 BH 0.20	79.13	0.75										79.88	80	m <sup>3</sup>
残塊処分工	As殻	81.26	0.73										81.99	80	m <sup>3</sup>
残塊処分工	土砂	79.13	0.75										79.88	80	m <sup>3</sup>
舗装本旧工	蜜粒 t=5cm	641.55	5.92										647.47	600	m <sup>2</sup>
舗装本旧工	粗粒 t=10cm	641.55	5.92										647.47	600	m <sup>2</sup>
路盤工	安定処理 BH 0.20	641.55	5.92										647.47	600	m <sup>2</sup>
マーキング工	白線 巾15cm	443.60	3.70										447.30	450	m

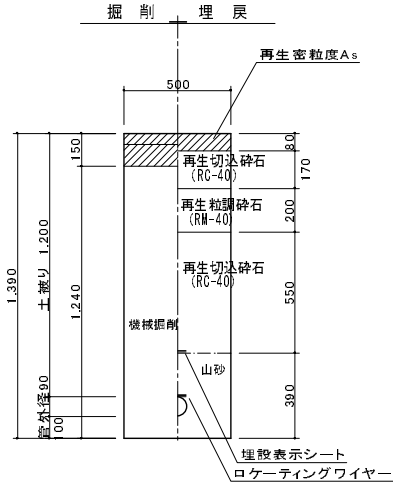


土工数量調書

土工番号

1 HPPE φ75

国道(車道As)  
土被り H=1.20m



土被り H = 1.200  
管外径 d = 0.090  
掘削深 h = 1.290  
掘削幅 b = 0.500  
延長 L = 427.70

名称	形状・寸法	算式			単位	数量
			1 m当り	延長	計	
舗装版切断工	As t=15cm	$1.000 \times 2$	$= 2.000$	$\times 427.700$	855.400	m 855.40
舗装版取壊工	As t=15cm	$0.500 \times 1.000$	$= 0.500$	$\times 427.700$	213.850	m <sup>2</sup> 213.85
機械掘削工	礫質土 BH 0.20	$0.500 \times 1.290$	$= 0.645$	$\times 427.700$	275.867	m <sup>3</sup> 275.87
埋戻工	山砂 BH 0.20	$0.500 \times 0.390$	$= 0.195$			
	管控除 φ75	$0.090^2 \times \pi \times 1/4$	$= \blacktriangle 0.006$			
		計	$= 0.189$	$\times 427.700$	80.835	m <sup>3</sup> 80.84
埋戻工	RC-40 BH 0.20	$0.500 \times 0.550$	$= 0.275$	$\times 427.700$	117.618	m <sup>3</sup> 117.62
舗装仮復旧工	蜜粒As t=8cm	$0.500 \times 1.000$	$= 0.500$	$\times 427.700$	213.850	m <sup>2</sup> 213.85
路盤工	再生切込 BH 0.20	$0.500 \times 1.000$	$= 0.500$	$\times 427.700$	213.850	m <sup>2</sup> 213.85
路盤工	再生粒調 BH 0.20	$0.500 \times 1.000$	$= 0.500$	$\times 427.700$	213.850	m <sup>2</sup> 213.85
残塊処分工	As殻	$0.500 \times 0.150$	$= 0.075$	$\times 427.700$	32.078	m <sup>3</sup> 32.08
残土処分工	土砂	$0.500 \times 1.290$	$= 0.645$	$\times 427.700$	275.867	m <sup>3</sup> 275.87
路面復旧						
舗装版切断工	As t=15cm	$1.000 \times 1$	$= 1.000$	$\times 427.700$	427.700	m 427.70
舗装版取壊工	As t=8cm	$0.500 \times 0.500$	$= 0.250$	$\times 427.700$	106.925	m <sup>2</sup> 106.93

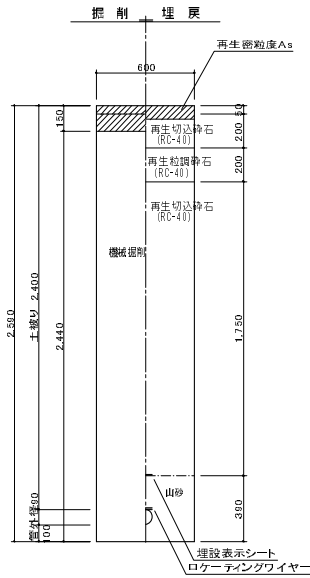


土工数量調書

土工番号

2 HPPEφ75

国道(車道As)  
土被り H=2.40m(土留工)



土被り H = 2.400  
管外径 d = 0.090  
掘削深 h = 2.440  
掘削幅 b = 0.600  
延長 L = 3.70

名称	形状・寸法	算式			単位	数量
		1 m当り	延長	計		
舗装版切断工	As t=15cm	1.000 × 2 = 2.000	× 3.700	7.400	m	7.40
舗装版取壊工	As t=15cm	0.600 × 1.000 = 0.600	× 3.700	2.220	m <sup>2</sup>	2.22
機械掘削工	礫質土 BH 0.20	0.600 × 2.440 = 1.464	× 3.700	5.417	m <sup>3</sup>	5.42
埋戻し工	山砂 BH 0.20	0.600 × 0.390 = 0.234				
	管控除 φ75	0.090 <sup>2</sup> × π × 1/4 = ▲ 0.006				
		計 = 0.228	× 3.700	0.844	m <sup>3</sup>	0.84
埋戻し工	RC-40 BH 0.20	0.600 × 1.750 = 1.050	× 3.700	3.885	m <sup>3</sup>	3.89
舗装仮復旧工	蜜粒As t=8cm	0.600 × 1.000 = 0.600	× 3.700	2.220	m <sup>2</sup>	2.22
路盤工	再生切込 BH 0.20	0.600 × 1.000 = 0.600	× 3.700	2.220	m <sup>2</sup>	2.22
路盤工	再生粒調 BH 0.20	0.600 × 1.000 = 0.600	× 3.700	2.220	m <sup>2</sup>	2.22
残塊処分工	As殻	0.600 × 0.150 = 0.090	× 3.700	0.333	m <sup>3</sup>	0.33
残土処分工	土砂	0.600 × 2.440 = 1.464	× 3.700	5.417	m <sup>3</sup>	5.42
土留工	H=1.80m	1.000	× 3.700	3.700	m	3.70
路面復旧						
舗装版切断工	As t=15cm	1.000 × 1 = 1.000	× 3.700	3.700	m	3.70



## 推進配管工









# 仮設材賃料算出計算書

仮設材重量算出書

名 称	形状寸法	単位	算 式	小 計	設計数量
軽量鋼矢板	最大使用数量	m	ASP-II 5.0*250*2,500(別紙計算書より0.9日≠1.0日) 3.70 / 1.00 =	3.70	
	使用重量 ASP-II 5.0*250*3,000	t	kg/m 矢板長 面 3.70 * 59.20 * 3.00 * 2.00 =	1,314.24	1.3
アルミ製腹起こし	部材幅110 部材延長4,000	本	最大使用数量 m/本 面 3.70 / 4.00 * 2.00 * 2.00 =	3.70	4.0
水圧式サポート	調整長770~1,300	本	本/100m m 本/m 50.00 / 100.00 = 0.50 最大使用数量 本/m 3.70 * 0.50 * 2.00 =	3.70	4.0



( 発 進 立 坑 築 造 )

発進立坑築造(土工計算書)

名称	形状寸法	単位	算式	小計	設計数量
舗装版切断工	AS t=20cmまで	m	$(6.24 + 4.24) * 2.00$	= 20.96	21.0
管路 舗装版直接掘削積込工	BH0.28(0.20)m3 AS t=15cm以下	m <sup>2</sup>	$6.24 * 4.24$	= 26.46	26.0
機械掘削工	BH0.28(0.20)m3 普通土	m3	$4.00 * 2.00 * 2.31$	= 18.48	
			$6.24 * 4.24 * 0.82$	= 21.70	
			計	40.18	40.0
人力埋戻工	RC-40	m3	$(6.24 * 4.24 - 4.00 * 2.00) * 0.82$	= 15.14	15.0
残土運搬工	BH0.28(0.20)m3 AS DT4t L=4.5km以下	m3	$6.24 * 4.24 * 0.10$	= 2.65	3.0
残土運搬工	BH0.28(0.20)m3 土砂 DT4t L=4.5km以下	m3	掘削工より 40.18	= 40.18	40.0
仮復旧工	人力・車道 密粒AS t=8cm	m <sup>2</sup>	立坑構築後 $6.24 * 4.24 - 4.00 * 2.00$	= 18.46	
			立坑撤去後 $6.24 * 4.24$	= 26.46	
			計	44.92	45.0
基礎碎石工	RC-40 t=20cm	m <sup>2</sup>	$4.00 * 2.00$	= 8.00	8.0
生コンクリート工	人力打設 小型構造物 18-8-40BB	m3	基礎コンクリート $5.24 * 3.24 * 0.15$	= 2.55	2.6
小規模構造物取壊し工	無筋 人力	m3	覆工部基礎コンクリート $(5.24 * 3.24 - 4.00 * 2.00) * 0.15$	= 1.35	1.0
残土運搬工	人力 無筋CO DT2t L=10.5km以下	m3	覆工部基礎コンクリート 1.35	= 1.35	1.0
処分費	COガラ(無筋)	m3	上記残土運搬工より 1.35	= 1.35	1.0
横矢板設置工	板厚3cm	m <sup>2</sup>	$(5.24 + 3.24) * 2.00 * 1.00$	= 16.96	17.0
横矢板撤去工	板厚3cm	m <sup>2</sup>	設置工より 16.96	= 16.96	17.0
鋼矢板圧入工	最大N値50以下 圧入長 7m以下	枚			30.0
鋼矢板引抜工	引抜長 2m以下	枚	鏡切部 1.00	= 1.00	1.0
鋼矢板引抜工	引抜長 7m以下	枚			29.0
鋼製支保工設置工		t	別紙仮設材重量算出書より 1.10	= 1.10	1.1
鋼製支保工撤去工		t	設置工より 1.10	= 1.10	1.1
覆工板・受桁設置工		m <sup>2</sup>	$6.00 * 3.00$	= 18.00	18.0
覆工板・受桁撤去工		m <sup>2</sup>	設置工より 18.00	= 18.00	18.0
機械埋戻工	BH0.28(0.20)m3 RC-40	m3	立坑撤去後 $4.00 * 2.00 * (2.31 - 0.35)$ 基礎 防護コンクリート $\Delta 1.36 * 1.36 * 1.36$ $\phi 400$ 配管 $\Delta(\pi * 0.430^2) / 4.00 * (0.053 + 1.437$	= 15.68 = $\Delta 2.52$	



名 称	形状寸法	単位	算 式	小 計	設計数量
			$+ 0.053 + 0.59 ) = \Delta 0.31$ 覆工部 $6.24 * 4.24 * ( 0.82 - 0.37 ) = 11.91$ 計	24.76	25.0
管路 下層路盤工	施工幅1.8m以上 M-30 t=20cm	m <sup>2</sup>	6.24 * 4.24	= 26.46	26.0
管路 上層路盤工	施工幅1.8m以上 RC-40 t=17cm	m <sup>2</sup>	6.24 * 4.24	= 26.46	26.0
油圧式杭圧入 引抜機据付・解体	圧入Nmax≤50	回			1.0
舗装版切断工	AS t=20cmまで	m	舗装復旧時 4.55 + 11.56 + 5.05	= 21.16	21.0
管路 舗装版直接掘削積込工	BH0.28(0.20)m3 AS t=15cm以下	m <sup>2</sup>	舗装復旧時(府道) 40.15 舗装復旧時(国道) ( 22.02 + 9.29 ) * 1/2	= 40.15 = 15.66	56.0
機械掘削工	BH0.28(0.20)m3 普通土	m3	舗装復旧時(府道) 40.15 * 0.17 舗装復旧時(国道) ( 22.02 + 9.29 ) * 1/2 * 0.17	= 6.83 = 2.66	9.0
残土運搬工	BH0.28(0.20)m3 AS DT4t L=4.5km以下	m3	舗装復旧時(府道) 40.15 * 0.08 舗装復旧時(国道) ( 22.02 + 9.29 ) * 1/2 * 0.08	= 3.21 = 1.25	4.0
残土運搬工	BH0.28(0.20)m3 土砂 DT4t L=4.5km以下	m3	舗装復旧時(掘削工より) 9.49	= 9.49	9.0
路盤工	機械 安定処理 t=10cm	m <sup>2</sup>	府道 40.15 国道 ( 22.02 + 9.29 ) * 1/2	= 40.15 = 15.66	56.0
アスファルト基層工	機械・車道 粗粒AS t=10cm プライムコート	m <sup>2</sup>	舗装復旧時(府道) 40.15 舗装復旧時(国道) ( 22.02 + 9.29 ) * 1/2	= 40.15 = 15.66	56.0
アスファルト表層工	機械・車道 密粒AS t=5cm タックコート	m <sup>2</sup>	舗装復旧時(府道) 40.15 舗装復旧時(国道) ( 22.02 + 9.29 ) * 1/2	= 40.15 = 15.66	56.0
マーキング工	白線 巾15cm	m	11.60 + 9.60	= 21.20	21.0
マーキング工	矢印 巾15cm	m	9.20	= 9.20	9.0

--	--	--	--	--	--



( 到 達 立 坑 築 造 )

到達立坑築造(土工計算書)

名 称	形状寸法	単位	算 式	小 計	設計数量
舗装版切断工	AS t=20cmまで	m	$\pi * 1.614$	= 5.07	5.0
管路 舗装版直接掘削積込工	BH0.28(0.20)m3 AS t=15cm以下	m <sup>2</sup>	$\pi * 1.614^2 / 4.00$	= 2.05	2.0
残土運搬工	BH0.28(0.20)m3 AS DT4t L=4.5km以下	m3	$2.05 * 0.10$	= 0.21	0.2
鋼製ケーシング 圧入掘削工		m	$4.05 + 1.00 - 0.100$	= 4.95	5.0
圧入掘削積込み工		m		4.05	4.1
ケーシング引上げ工		m		0.90	0.9
残土運搬工	土砂 DT4t L=4.5km以下	m3	$\pi * 1.590^2 / 4.00 * 4.050$	= 8.04	8.0
底版コンクリート工		ヶ所			1.0
圧入掘削設備工		式			1.0
鋼製ケーシング存置		m			3.3
立坑水替工	うわ水排水	ヶ所			1.0
泥水運搬処理		ヶ所			1.0
路面覆工		式			1.0
機械埋戻工	BH0.28(0.20)m3 RC-40	m3	$\pi * 1.614^2 / 4.00 * (4.050 - 0.45) =$ 防護コンクリート $\pi * 1.614^2 / 4.00 * 1.40 =$ 計	7.37  $\Delta 2.86$ 4.51	5.0
管路 下層路盤工	施工幅1.8m未満 M-30 t=20cm	m <sup>2</sup>	$\pi * 1.614^2 / 4.00$	= 2.05	2.0
管路 上層路盤工	施工幅1.8m未満 RC-40 t=17cm	m <sup>2</sup>	$\pi * 1.614^2 / 4.00$	= 2.05	2.0
仮復旧工	人力・車道 密粒AS t=8cm	m <sup>2</sup>	$\pi * 1.614^2 / 4.00$	= 2.05	2.0
舗装版切断工	AS t=20cmまで	m	舗装復旧時 $3.48 + 4.00 + 3.47 + 4.01$	= 14.96	15.0
管路 舗装版直接掘削積込工	BH0.28(0.20)m3 AS t=15cm以下	m <sup>2</sup>	舗装復旧時(国道復旧面積-発進部国道面積) $31.56 - 15.66$	= 15.90	16.0
機械掘削工	BH0.28(0.20)m3 普通土	m3	舗装復旧時 $15.90 * 0.17$	= 2.70	3.0
残土運搬工	BH0.28(0.20)m3 AS DT4t L=4.5km以下	m3	舗装復旧時 $15.90 * 0.08$	= 1.27	1.0
残土運搬工	BH0.28(0.20)m3 土砂 DT4t L=4.5km以下	m3	舗装復旧時(掘削工より) 2.70	= 2.70	3.0
路盤工	機械 安定処理 t=10cm	m <sup>2</sup>	舗装復旧時(国道復旧面積-発進部国道面積) $31.56 - 15.66$	= 15.90	16.0
アスファルト基層工	機械・車道 粗粒AS t=10cm フライムコート	m <sup>2</sup>	舗装復旧時(国道復旧面積-発進部国道面積) $31.56 - 15.66$	= 15.90	16.0
アスファルト表層工	機械・車道 密粒AS t=5cm タックコート	m <sup>2</sup>	舗装復旧時(国道復旧面積-発進部国道面積) $31.56 - 15.66$	= 15.90	16.0
マーキング工	白線 巾15cm	m	4.00	= 4.00	4.0

**（ 推 進 設 備 ）**





( 藥 液 注 入 工 )





# 仮設材賃料算出計算書

仮設材重量算出書

名称	形状寸法	単位	算式	小計	設計数量
鋼矢板	Ⅲ型 使用数量	m	m/枚 枚 6.60 * 36.00 =	237.60	
	Ⅲ型 使用重量	t	kg/m 237.60 * 60.00 =	14,256.00	14.3
鋼製支保材	使用数量	m	腹起し H-300×300×10×15 3.15 * 2.00 = 6.30		
			腹起し H-300×300×10×15 1.75 * 2.00 = 3.50		
			計	9.80	
鋼製支保材	使用重量	t	主部材 kg/m 9.80 * 93.00 = 911.40		
			腹部材(A)(主部材×係数で下水道用設計積算要領参照) 911.40 * 0.22 = 200.51		
			腹部材(B)(主部材×係数で下水道用設計積算要領参照) 911.40 * 0.04 = 36.46		
			計	1,148.37	1.1
覆工板受桁	使用数量	m	H-350×350×12×19 5.18 * 2.00 = 10.36		
			CH-200×90×8×11 ( 5.00 + 3.18 ) * 2.00 = 16.36		
	使用重量	t	H-350×350×12×19 10.36 * 135.00 = 1,398.60		1.4
	使用重量	t	CH-200×90×8×11 16.36 * 30.30 = 495.71		0.5
覆工板	補強型	m <sup>2</sup>	12.00 * 4.00 =	48.00	48.0

