

県道88号富津館山線外配水管布設替工事（その6）

（南房総市上滝田1809番地先～同市下滝田20番地先）

数 量 計 算 書

三 芳 水 道 企 業 団

1. 配水管・DIP (GX) ϕ 250mm

配水管材料集計表

1. φ250 DIP (GX)

(1)

名 称	形 状・寸 法	単位	数 量					計
			配管図番号					
			(1)	(2)				
ダクタイル 鋳鉄管	G X形 S種 φ 250 × 5.00	本	48				切管 7	55
二 受 T 字 管	G X形 φ 250 × φ 250	個	2					2
曲 管	G X形 φ 250 × 45°	個	2					2
	G X形 φ 250 × 22 1/2°	個	2					2
	G X形 φ 250 × 11 1/4°	個	2					2
	G X形 φ 250 × 45°	個	1					1
両 受 曲 管	G X形 φ 250 × 22 1/2°	個	2					2
	G X形 φ 250 × φ 75	個	空気弁 1					1
継 ぎ 輪	G X形 φ 250	個	1					1
ソフトシール仕切弁	G X形 (両受) φ 250	基	2					2
仕 切 弁 筐	φ 250 DP=1.00	基	GXハ [°] ル [°] 2					2
管 栓 帽	K型 特殊押輪付き φ 350 プラグ付	個	5					5
管 栓 帽	K形 特殊押輪付き φ 250 プラグ付	個	1					1
ラ イ ナ ー	G X形 φ 250	組	25					25
P - L i n k	G X形 φ 250	組	1					1
G - L i n k	G X形 φ 250	組	11					11
異 形 管 接 合 材	G X形 φ 250	組	13					13
急 速 型 空 気 弁	φ 25	基	1					1
耐 震 補 修 弁	φ 75 ボール式	基	1					1
空 気 弁 室		組	1					1
フ ラ ン ジ 接 合 材	φ 75 RF 7.5K	組	2					2
ポリエチレンスリーブ	φ 250 279÷6	m 枚	46.50					279 47
明 示 テ ー プ		m 巻	13.95					279 14.0
明 示 シ ー ト		m 巻	5.58					279 6.0

[illegible]

配水管布設工事（労務）

1. φ250 DIP(GX)

(1)

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
鋳鉄管布設工	φ250	m	277.71	平面延長-バルブ-消火栓-空気弁
鋳鉄管切断工	φ250	口	12	切管表より
鋳鉄管切断撤去工	φ350	口	5	
G X 継手接合工	直管 φ250	口	55	既設管接続 1 直管48+甲切管6
	異形管 φ250	口	13	
	P-Link φ250	口	1	
	G-Link φ250	口	11	
メカニカル継手工 (特殊押輪)	φ350	口	5	
メカニカル継手工 (特殊押輪)	φ250	口	1	
特殊押輪取外し工	φ250	口	1	既設φ250 K形継ぎ輪 1
仕切弁設置工	φ250	基	2	GXバルブ2基
仕切弁筐設置工	ネジ式弁筐	基	2	GXバルブ2基 DP=1.00
空気弁設置工	φ25	基	1	
空気弁室設置工	内径600mm	箇所	1	
フランジ接合工	φ75	口	2	
管 明 示 工	φ250	m	279.0	管路延長 279.00
明示シート布設工		m	277.7	平面延長-バルブ-消火栓-空気弁 277.71
ホ°リエチレンスリーフ°被覆工	φ250	m	279.0	管路延長 279.00
(既設管残置)				
エアミルク充填工	7.00×0.175 ² ×3.14	m ³	3.55	
塩化ビニル管切断工		口	4.00	
塩化ビニル管据付工	φ50	m	2	
塩化ビニル管継手工	φ50	箇所	16	1口
止水栓取付工	φ50	箇所	2	








配水管布設工事（労務）

1. $\phi 250$ DIP (GX)

(2)

[illegible]

φ 250mm 切管集計表

切 管 長					組 み 合 わ せ 表		計	
							管長	残
甲 切 管	2.85				1		3.94	1.06
	3.00				2		4.35	0.65
	3.78				3		4.92	0.08
	2.96				4		4.85	0.15
	4.71				5		4.85	0.15
	1.24				6		4.71	0.29
					7		3.80	1.20
計	18.54							
乙 管	1.07							
	1.89							
	1.92							
	3.94							
	2.56							
	1.50							
計	12.88							
					▽ は切断口数		31.42	3.58

① 総切管長 L = 31.42 m

② 総残管長 L = 3.58 m

③ 総直管長 L = ①+② = 35.00 m

④ 切管用直管本数 (GX) = 7 本

(K) =

⑤ 铸铁管切断・溝切加工工 口

⑥ 溝切加工工 口

⑦ 挿口加工工 口

⑧ 铸铁管切断工 12 口

1. 配水管・DIP (GX・K) ϕ 200mm

配水管材料集計表

1. φ200 DIP (GX・K)

(1)

名 称	形 状・寸 法	単位	数 量					計
			配管図番号					
			(1)					
ダクタイル 鋳鉄管	G X形 S種 φ 200 × 5.00	本					切管 1	1
挿し受片落ち管	G X形 φ 250 × φ 200	個	1					1
曲 管	K形 φ 200 × 22° 1/2	個	2					2
ソフトシール仕切弁	G X形 (受挿) φ 250	基	1					1
仕 切 弁 筐	φ 250 DP=1.00	基	2					2
特 殊 押 輪	φ 200	組	3					3
短 管 1 号	K形 φ 200	個	1					1
異 形 管 接 合 材	K形 φ 200	個	3					3
フ ラ ン ジ 接 合 材	φ 200	組	1					1
ポリエチレンスリーブ	φ 200 ・ φ 250	枚	1.00					1.0


配水管布設工事（労務）

1. $\phi 200$ DIP (GX・K)

(1)

[illegible]

φ 200mm 切管集計表

切 管 長						組 み 合 わ せ 表		計			
								管長	残		
甲 切 管						<div>1 </div>	2.73	2.27			
計											
乙 管	2.73										
計	2.73			2.73	▽ は切断口数	2.73	2.27				

① 総切管長

② 総残管長

③ 総直管長

④ 切管用直管本数

L = 2.73 m

L = 2.27 m

L = ①+② = 5.00 m

(GX) = 1 本

(K) =

⑤ 鋳鉄管切断・溝切加工工

⑥ 溝切加工工

⑦ 挿口加工工

⑧ 鋳鉄管切断工

口

口

口

1 口

配水管土工集計表 φ 250

[illegible]

配水管土工延長集計表 φ250(1)

番号	種 別	現況	復旧	管径 (既設)	管径 (新設)	掘削幅	土被り (既設)	土被り (新設)	掘削深	算 式	数 量	単位
N0.1	配水管布設替部 県道車道	AS	再生密粒	CIP φ350	DIP φ250	1.00	1.30	1.00	1.67	46.90	46.90	m
N0.2	配水管布設部 県道車道	AS	再生密粒		DIP φ250	0.80		1.00	1.27	232.35	232.35	m
N0.3	配水管撤去部 県道車道	AS	再生密粒	CIP φ350		1.00	1.30		1.67	58.25 + 39.30 + 65.63	163.18	m
N0.4	配水管布設部 県道車道	AS	再生密粒		DIP φ250	0.80		1.00	1.27	1.11	1.11	m
N0.5	配水管布設部 県道車道	AS	再生密粒		DIP φ200	0.80		1.00	1.22	3.82	3.82	m
N0.6	配水管布設部 県道車道	AS	再生密粒	CIP φ350	DIP φ200	0.80			1.52	1.13	1.13	m

配水管土工計算		県道車道	配水管布設替部 延長	=	46.90 m	NO. 1
既設 CIP350		DP=1.30				
新設 DIP250		DP=1.00				
種 別	形状・寸法	算 式			数 量	
舗装版切断工	t =20cm以下	46.90×2			= 93.80 m	
舗装版直接掘削積込工	バックホウ0.2㎡ t =10cm以下	1.00×46.90			= 46.90 ㎡	
機械掘削積込工	バックホウ0.2㎡	既設管控除 $(1.00 \times 1.57 - 0.108) \times 46.90 +$			= 68.57 ㎡	
機械埋戻工	山砂 バックホウ0.2㎡	新設管控除 $(1.00 \times 0.97 - 0.057) \times 46.90 +$			= 42.82 ㎡	
A s 運搬工	現場～仮置き	46.90×0.10			= 4.69 ㎡	
A s 運搬工	仮置き～処分場	46.90×0.10			= 4.69 ㎡	
積込 (ルーズ)					4.69 ㎡	
発生土運搬工		68.57			= 68.57 ㎡	
整地					68.57 ㎡	
A s 処分工	A s 10 t 車	4.69×2.35			= 11.02 t	
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	1.00×46.90			= 46.90 ㎡	
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	1.00×46.90			= 46.90 ㎡	
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.00×46.90			= 46.90 ㎡	
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.00×46.90			= 46.90 ㎡	
コンクリート取壊し	無筋	$2.00 \times 1.20 \times 0.7$			= 1.68 ㎡	
C o 塊運搬費	現場～仮置き	1.68			= 1.68 ㎡	
C o 積込	バックホウ0.8㎡	1.68			= 1.68 ㎡	
C o 塊運搬費	仮置き～処分場	1.68			= 1.68 ㎡	
C o 廃材処分費	無筋	1.68×2.35			= 3.95 t	
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段	$W=1.00 \quad 46.90 \times 1$ 箇所			= 46.90 m	
軽量鋼矢板重量	H= 2.0m	$46.90\text{m} \div 0.25(\text{m/枚}) \times 2(\text{両面}) = 376\text{枚}$ $376 \times 2.0 \times 0.012 = 8.874\text{t}$			8.874 t	
略		図				

掘削

仮復旧

1000

舗装版掘削積込工

再生密粒度As

100

150

450

700

970

1670

1300

1570

370

機械掘削

山砂

粒調碎石
RM-30

再生砕石
RC-40

既設 φ 350

新設 φ 250

※既設 CIP350控除 0.108 ㎡

※新設 DIP250控除 0.057 ㎡

配水管土工計算 県道車道 配水管布設部 延長 = 232.35 m			NO. 2
新設 DIP250 DP=1.00			
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	T=20cm以下	232.35×2	= 464.70 m
舗装版直接掘削積込工	ハックホ0.2m ³ T=10cm以下	0.80×232.35	= 185.88 m ³
機械掘削積込工	ハックホ0.2m ³	$0.80 \times 1.17 \times 232.35 +$	= 217.48 m ³
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2m ³	新設管控除 $(0.80 \times 0.57 - 0.057) \times 232.35 +$	= 92.71 m ³
A s 運搬工	現場～仮置き	185.88×0.10	= 18.59 m ³
A s 運搬工	仮置き～処分場	185.88×0.10	= 18.59 m ³
積込 (ルーズ)			18.59 m ³
発生土運搬工		217.48	= 217.48 m ³
整地			217.48 m ³
A s 処分工	A s 4 t 車	18.59×2.35	= 43.68 t
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	0.80×232.35	= 185.88 m ²
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.80×232.35	= 185.88 m ²
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	0.80×232.35	= 185.88 m ²
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	0.80×232.35	= 185.88 m ²
略 図			
<div> <div>掘削</div> <div>仮復旧</div> <div>※新設 DIP250控除 0.057 m³</div> <div> <div>舗装版掘削積込工</div> <div>再生密粒度As</div> <div>粒調碎石 RM-30</div> <div>再生砕石 RC-40</div> <div>山砂</div> <div>機械掘削</div> <div>新設 φ250</div> </div> <div> <div>1270</div> <div>100</div> <div>1170</div> <div>800</div> <div>100</div> <div>150</div> <div>450</div> <div>300</div> <div>570</div> <div>270</div> <div>1270</div> </div> </div>			

配水管土工計算 φ 350		県道車道 DP=1.30	配水管撤去部 延長 = 163.18 m	No.3
種 別	形状・寸法	算 式		数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	163.18×2		= 326.36 m
舗装版直接掘削積込工	ハツカホ0.2m ³ t=10cm以下	1.00×163.18		= 163.18 m ³
機械掘削積込工	ハツカホ0.2m ³	既設管控除 ($1.00 \times 1.57 - 0.108$) $\times 163.18 +$		= 238.57 m ³
機械埋戻工	発生土 ハツカホ0.2m ³	$1.00 \times 0.97 \times 163.18$		= 158.28 m ³
A s 運搬工	現場～仮置き	163.18×0.10		= 16.32 m ³
A s 運搬工	仮置き～処分場	163.18×0.10		= 16.32 m ³
積込 (ルーズ)				16.32 m ³
発生土運搬工		$238.57 - 158.28$		= 80.29 m ³
整地				80.29 m ³
A s 処分工	A s 4 t 車	16.32×2.35		= 38.35 t
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	1.00×163.18		= 163.18 m ³
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	1.00×163.18		= 163.18 m ³
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.00×163.18		= 163.18 m ³
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.00×163.18		= 163.18 m ³
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段	$W=1.00 \quad 163.18 \times 1 \text{箇所}$		= 163.18 m
軽量鋼矢板重量	H= 2.0m	$163.18 \text{m} \div 0.25 (\text{m/枚}) \times 2 (\text{両面}) = 1306 \text{枚}$ $1306 \times 2.0 \times 0.012 = 30.822 \text{t}$		30.822 t
略		図		

掘削

仮復旧

1000

舗装版掘削積込工

再生密粒度As

100

150

450

970

1670

1300

1570

370

機械掘削

発生土

粒調砕石
RM-30

再生砕石
RC-40

既設 φ 350

※ φ 350控除 0.108 m³

配水管土工計算		県道車道		配水管布設部 延長 = 1.11 m		No.4	
Φ200		DP=1.00					
種 別	形状・寸法	算 式				数 量	
舗装版切断工	t=20cm以下	1.11×2				=	2.22 m
舗装版直接掘削積込工	ハックホり0.2m ³ t=10cm以下	0.80×1.11				=	0.89 m ³
機械掘削積込工	ハックホり0.2m ³	$0.80 \times 1.42 \times 1.11$				=	1.26 m ³
機械埋戻工	山砂 ハックホり0.2m ³	$(0.80 \times 0.82 - 0.038) \times 1.11$				=	0.69 m ³
As運搬工	現場～仮置き	0.89×0.10				=	0.09 m ³
As運搬工	仮置き～処分場	0.89×0.10				=	0.09 m ³
積込(ルーズ)							0.09 m ³
発生土運搬工		1.26				=	1.26 m ³
整地							1.26 m ³
As処分工	As 4t車	0.09×2.35				=	0.21 t
下層路盤工	RC-40 t=45cm	0.80×1.11				=	0.89 m ³
上層路盤工	RM-30 t=15cm	0.80×1.11				=	0.89 m ³
仮舗装工(基層)	再生密粒度As13 t=5cm	0.80×1.11				=	0.89 m ³
仮舗装工(表層)	再生密粒度As13 t=5cm	0.80×1.11				=	0.89 m ³
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段	1.11×1 箇所				=	1.11 m
軽量鋼矢板重量	H=2.0m	$1.11\text{m} \div 0.25(\text{m/枚}) \times 2(\text{両面}) = 10\text{枚}$					
		$10 \times 2.0 \times 0.012 = 0.236\text{t}$					0.236 t
略		☒					

※Φ200控除 0.038 m³

Diagram illustrating the construction details and dimensions for the road work:

- Excavation (掘削) and Backfilling (仮復旧) area.
- Excavation depth: 1300 mm.
- Backfilling height: 1520 mm.
- Material layers (from top to bottom):
 - 粒調碎石 (Graded crushed stone)
 - RM-30
 - 再生砕石 (Recycled crushed stone)
 - RC-40
 - 山砂 (Mountain sand)
- Dimensions for backfilling layers: 100 mm, 150 mm, 450 mm.
- Overall backfilling height: 820 mm.
- Excavation width: 800 mm.
- Location of new Φ200 pipe (新設Φ200).

配水管土工計算		県道車道	延長	=	3.82 m	NO. 5
新設 Φ200		DP=1.00				
種 別	形状・寸法	算 式				数 量
舗装版切断工	T=20cm以下	3.82 × 2				7.64 m
舗装版直接掘削積込工	ハックホ0.2m³ T=10cm以下	0.80 × 3.82				3.06 m³
機械掘削積込工	ハックホ0.2m³	0.80 × 1.12 × 3.82 +				3.42 m³
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2m³	新設管控除 (0.80 × 0.57 - 0.038) × 3.82				1.60 m³
A s 運搬工	現場～仮置き	3.06 × 0.10				0.31 m³
A s 運搬工	仮置き～処分場	3.06 × 0.10				0.31 m³
積込（ルーズ）						0.31 m³
発生土運搬工		3.42				3.42 m³
整地						3.42 m³
A s 処分工	A s 4 t 車	0.31 × 2.35				0.72 t
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	0.80 × 3.82				3.06 m³
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.80 × 3.82				3.06 m³
仮舗装工（基層）	再生密粒度As13 t= 5cm	0.80 × 3.82				3.06 m³
仮舗装工（表層）	再生密粒度As13 t= 5cm	0.80 × 3.82				3.06 m³
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段	3.82 × 1箇所				3.82 m
軽量鋼矢板重量	H= 2.0m	3.82m ÷ 0.25(m/枚) × 2(両面) = 32枚 32 × 2.0 × 0.0118 = 0.755t				0.755 t
略		図				

掘削

仮復旧

※新設 Φ200控除 0.038 m³

800

舗装版掘削積込工

再生密粒度As

100

1120

1220

粒調碎石
RM-30

再生砕石
RC-40

山砂

機械掘削

300

520

1220

220

新設 Φ200

配水管土工計算		県道車道	配水管布設部	延長	=	1.13 m	NO. 6
新設		DP=1.30					
種 別	形状・寸法	算 式					数 量
舗装版切断工	T=20cm以下	1.13×2					= 2.26 m
舗装版直接掘削積込工	ハックホ0.2㎡ T=10cm以下	0.80×1.13					= 0.90 ㎡
機械掘削積込工	ハックホ0.2㎡	$0.80 \times 1.42 \times 1.13$					= 1.28 ㎡
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2㎡	$(0.80 \times 0.57 - 0.038) \times 1.13$					= 0.47 ㎡
As運搬工	現場～仮置き	0.90×0.10					= 0.09 ㎡
As運搬工	仮置き～処分場	0.90×0.10					= 0.09 ㎡
積込(ルーズ)							0.09 ㎡
発生土運搬工		1.28					= 1.28 ㎡
整地							1.28 ㎡
As処分工	As 4t車	0.09×2.35					= 0.21 t
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	0.80×1.13					= 0.90 ㎡
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.80×1.13					= 0.90 ㎡
仮舗装工(基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	0.80×1.13					= 0.90 ㎡
仮舗装工(表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	0.80×1.13					= 0.90 ㎡
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段	1.13×1					= 1.13 m
軽量鋼矢板重量	H= 2.0m	$1.13 \div 10 \times 2.0 \times 0.0118 = 0.236t$					0.236 t

略

図

掘削

←

→

仮復旧

※新設 控除 0.038 ㎡

800

舗装版掘削積込工

再生密粒度As

粒細砂石
RM-30

再生砂石
RC-40

山砂

機械掘削

1520

1420

100

600

820

220

1520

450

150

100

新設Φ200

[illegible]

配水管HPPE $\phi 50\text{mm}$

配水管材料集計表

2. φ50 HPPE

(1)

名 称	形 状・寸 法	単位	(1) 数 量					計
			配管図番号					
φ 50HPPE								
サドル付分水栓	HPPE挿し口一体 φ 250×φ 50	基	2					2
密着コア	φ 50	個	2					2
水道配水用 ポリエチレン管	HPPE φ 50	本	2					2
水道配水用 ポリエチレン管継手	EFソケット φ 50	個	7					7
水道配水用 ポリエチレン管継手	EFベンド（両受） φ 50×45°	個	2					2
水道配水用 ポリエチレン管継手	EFベンド（片受） φ 50×45°	個	2					2
PVジョイント		個	2					2
ソフトシール仕切弁	PE挿し口付き φ 50	基	2					2
止水栓筐 （上部FCD製）	φ 150 ハット型	個	2					2
VU管		本	1					1
明示テープ		巻	1.00					1.0
明示シート		巻	1.00					1.0
フクロジョイント	φ 50	個	2					2

配水管布設工事（労務）

2. φ50 HPPE

（1）

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
φ50HPPE				
分 水 栓 設 置 工	鋳鉄管用 φ250×φ50	箇所	2	
コ ア 取 付 工	φ50以下	箇所	2	
ポ リ エ チ レ ン 管 （融着接合）据付工	φ50	m	12.8	
ポ リ エ チ レ ン 管 （融着接合）継手工	φ50	箇所	9	2口
ポ リ エ チ レ ン 管 （融着接合）継手工	φ50	箇所	2	1口
メ カ ニ カ ル 継 手 工	φ50	口	4	VP側・フクロ
ポ リ エ チ レ ン 管 （メカニカル継手）布設	φ50	口	2	PE側
止 水 栓 取 付 工	φ50	箇所	2	
ポ リ エ チ レ ン 管 切 断 工	φ50	箇所	6	
（ 既 設 撤 去 ）				
仕 切 弁 筐 撤 去 工		箇所	1	
硬質ポリ塩化ビニル管撤 去吊り上げ工	V P φ50	m	8.4	
硬質塩化ビニル管撤去切断工	φ50	口	2	

配水管土工集計表 φ 50

種 別	形状・寸法	NO. 7 県道	NO. 8 市道	NO. 9 布設	NO. 10 布設	No.11 撤去	数 量	採用数値
舗装版切断工	t=20cm以下	15.50	11.40	6.50	3.68	5.40	42.5 m	43.0 m
舗装版直接掘削積込工	バックホウ0.2m ³ t=10cm以下	4.65	3.42	1.95	1.10	1.62	12.7 m ²	13.0 m ²
機械掘削積込工	バックホウ0.2m ³	4.19	4.10	1.37	0.77	1.07	11.5 m ²	12.0 m ³
機械埋戻工	山砂 バックホウ0.2m ³	1.61	2.26	0.84	0.45	0.75	5.9 m ²	6.0 m ³
A s 運搬工	現場～仮置き	0.47	0.34	0.20	0.11	0.16	1.3	1.0 m ³
A s 運搬工	仮置き～処分場	0.47	0.34	0.20	0.11	0.16	1.3	1.0 m ³
積込 (ルーズ)		0.47	0.34	0.20	0.11	0.16	1.3	1.0 m ³
発生土運搬工		4.19	4.10	1.37	0.77	1.07	11.5	12.0 m ³
整地		4.19	4.10	1.37	0.77	1.07	11.5	12.0 m ³
A s 処分	機械積 AS 10t車	1.09	0.80	0.46	1.10	0.38	3.8	4.0 t
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm			1.95		1.62	3.6	4.0 m ²
下層路盤工	再生切込砕石 t= 45cm	4.65	3.42				8.1	8.0 m ²
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 15cm	4.65	3.42	1.95	1.10	1.62	12.7	13.0 m ²
仮舗装工 (表層)	再生密粒As13 t= 5cm	4.65	3.42	1.95	1.10	1.62	12.7	13.0 m ²
仮舗装工 (基層)	再生密粒As13 t= 5cm	4.65	3.42				8.1	8.0 m ²
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段							
	軽量鋼矢板 H=3.0m・支保2段							

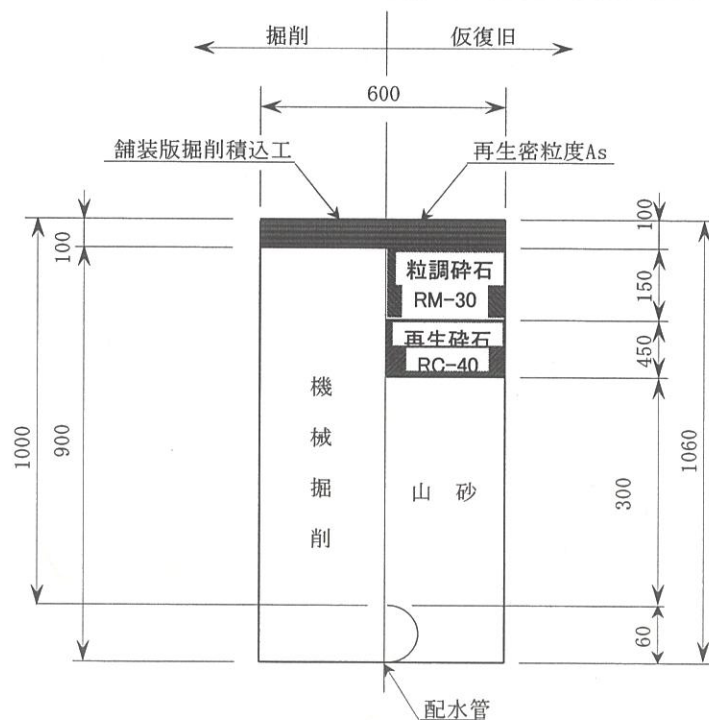
配水管土工延長φ50

[illegible]

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	7.75×2	$= 15.50 \text{ m}$
舗装版取壊し積込工	バックホウ0.2m ³ t=10cm以下	0.60×7.75	$= 4.65 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	バックホウ0.2m ³	$(0.60 \times 0.900) \times 7.75$	$= 4.19 \text{ m}^3$
機械埋戻工	山砂 バックホウ0.2m ³	$0.60 \times 0.360 \times 7.75 - 0.06$	$= 1.61 \text{ m}^3$
As運搬工	現場～仮置き	4.65×0.10	$= 0.47 \text{ m}^3$
As運搬工	仮置き～処分場	4.65×0.10	$= 0.47 \text{ m}^3$
積込 (ルーズ)			0.47 m^3
発生土運搬工	土砂 4t車	4.19	$= 4.19 \text{ m}^3$
整地			4.19 m^3
下層路盤工	RC-40 t=45cm	0.60×7.75	$= 4.65 \text{ m}^2$
上層路盤工	RM-30 t=15cm	0.60×7.75	$= 4.65 \text{ m}^2$
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t=5cm	0.60×7.75	$= 4.65 \text{ m}^2$
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t=5cm	0.60×7.75	$= 4.65 \text{ m}^2$
As処分	As 10t車	0.47×2.35	$= 1.09 \text{ t}$

略

図



給水管土工計算
配水管撤去部

県道車道

配水管φ50

延長

=

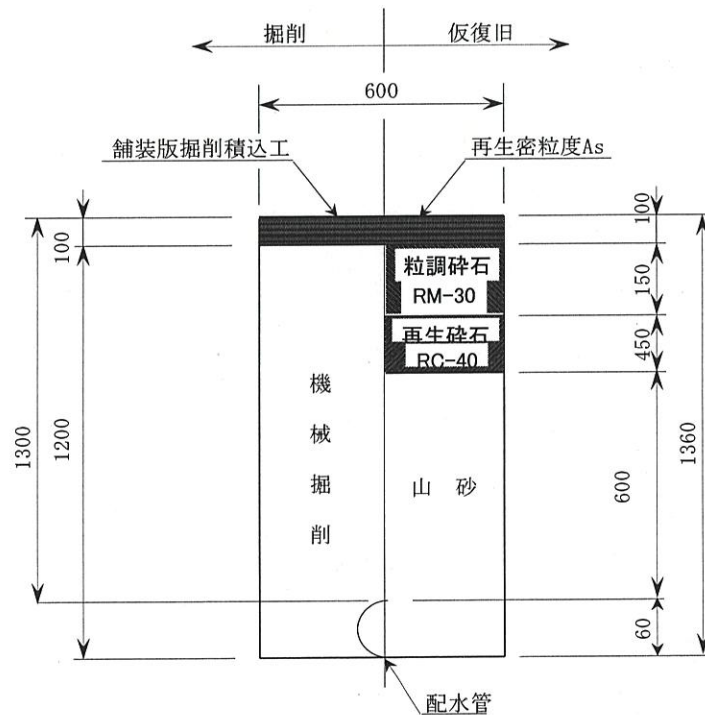
5.70 m

NO.8

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	5.70×2	11.40 m
舗装版取壊し積込工	ハックホ0.2m ³ t=10cm以下	0.60×5.70	3.42 m ²
機械掘削積込工	ハックホ0.2m ³	$(0.60 \times 1.200) \times 5.70 - 0.06$	4.10 m ³
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2m ³	$0.60 \times 0.660 \times 5.70$	2.26 m ³
As運搬工	現場～仮置き	3.42×0.10	0.34 m ³
As運搬工	仮置き～処分場	3.42×0.10	0.34 m ³
積込(ルーズ)			0.34 m ³
発生土運搬工	土砂 4t車	4.10	4.10 m ³
整地			4.10 m ³
下層路盤工	RC-40 t=45cm	0.60×5.70	3.42 m ²
上層路盤工	RM-30 t=15cm	0.60×5.70	3.42 m ²
仮舗装工(基層)	再生密粒度As13 t=5cm	0.60×5.70	3.42 m ²
仮舗装工(表層)	再生密粒度As13 t=5cm	0.60×5.70	3.42 m ²
As処分	As 10t車	0.34×2.35	0.80 t

略

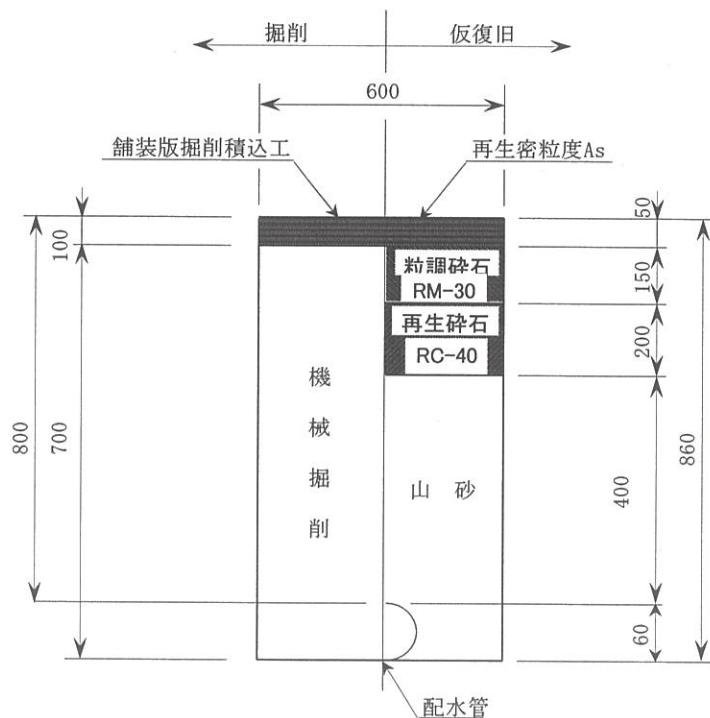
図



種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	3.25×2	= 6.50 m
舗装版取壊し積込工	バックホウ0.2m ³ t=10cm以下	0.60×3.25	= 1.95 m ²
機械掘削積込工	バックホウ0.2m ³	$(0.60 \times 0.700) \times 3.25$	= 1.37 m ³
機械埋戻工	山砂 バックホウ0.2m ³	$0.60 \times 0.460 \times 3.25 - 0.06$ 新設管	= 0.84 m ³
As 運搬工	現場～仮置き	1.95×0.10	0.20 m ³
As 運搬工	仮置き～処分場	1.95×0.10	0.20 m ³
積込 (ルーズ)			0.20 m ³
発生土運搬工	土砂 4 t 車	1.37	= 1.37 m ³
整地			1.37 m ³
下層路盤工	RC-40 t= 20cm	0.60×3.25	= 1.95 m ²
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.60×3.25	= 1.95 m ²
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	0.60×3.25	= 1.95 m ²
As 処分	As 10 t 車	0.20×2.35	= 0.46 t

略

図



給水管土工計算
配水管布設部

市道車道

配水管 φ 50

延長

=

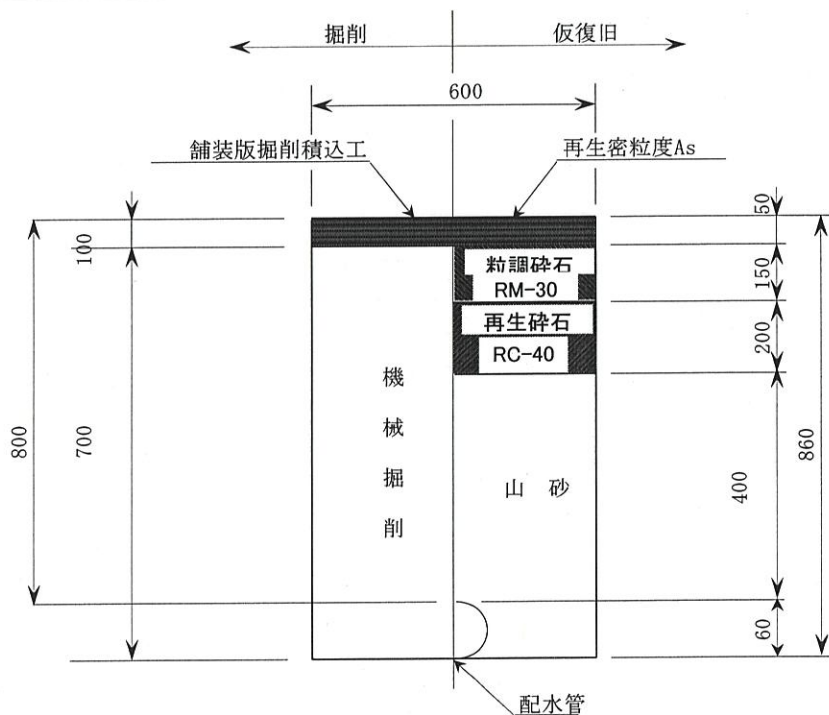
1.84 m

NO. 10

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	1.84×2	$= 3.68 \text{ m}$
舗装版取壊し積込工	ハックホ0.2m ³ t=10cm以下	0.60×1.84	$= 1.10 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	ハックホ0.2m ³	$(0.60 \times 0.700) \times 1.84$	$= 0.77 \text{ m}^3$
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2m ³	$0.60 \times 0.460 \times 1.84 - 0.06$	$= 0.45 \text{ m}^3$
A s 運搬工	現場～仮置き	1.10×0.10	$= 0.11 \text{ m}^3$
A s 運搬工	仮置き～処分場	1.10×0.10	$= 0.11 \text{ m}^3$
積込 (ルーズ)			0.11 m^3
発生土運搬工	土砂 4 t 車	0.77	$= 0.77 \text{ m}^3$
整地			0.77 m ³
下層路盤工	RC-40 t= 20cm	0.60×1.84	$= 1.10 \text{ m}^2$
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.60×1.84	$= 1.10 \text{ m}^2$
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	0.60×1.84	$= 1.10 \text{ m}^2$
A s 処分	A s 10 t 車	0.11×2.35	$= 0.26 \text{ t}$

略

図

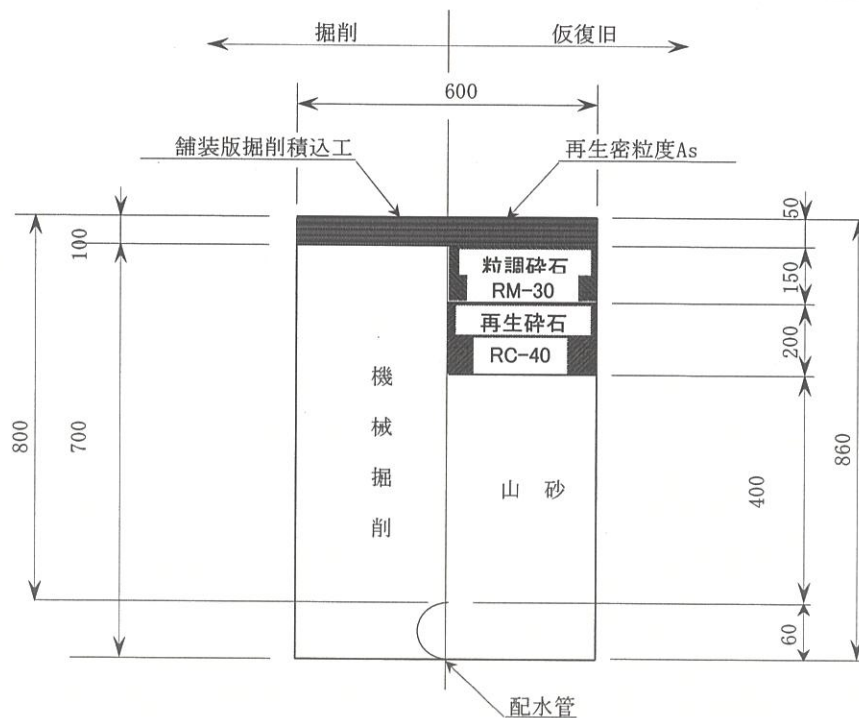


給水管土工計算 配水管撤去部	市道車道	配水管φ50	延長	=	2.70 m	NO.11
-------------------	------	--------	----	---	--------	-------

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	2.70×2	= 5.40 m
舗装版取壊し積込工	ハックホ0.2m ³ t=10cm以下	0.60×2.70	= 1.62 m ²
機械掘削積込工	ハックホ0.2m ³	$(0.60 \times 0.70) \times 2.70 - 0.06$	= 1.07 m ³
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2m ³	$0.60 \times 0.46 \times 2.70$	= 0.75 m ³
As運搬工	現場～仮置き	1.62×0.10	0.16 m ³
As運搬工	仮置き～処分場	1.62×0.10	0.16 m ³
積込（ルーズ）			0.16 m ³
発生土運搬工	土砂 4t車	1.07	= 1.07 m ³
整地			1.07 m ³
下層路盤工	RC-40 t=20cm	0.60×2.70	= 1.62 m ²
上層路盤工	RM-30 t=15cm	0.60×2.70	= 1.62 m ²
仮舗装工（表層）	再生密粒度As13 t=5cm	0.60×2.70	= 1.62 m ²
As処分	As 10t車	0.16×2.35	= 0.38 t

略

図



消火栓設置工

消火栓材料集計表

8. 消火栓設置工事

(1)

[illegible]

配水管布設工事（労務）

8. 消火栓設置工事

(1)

[illegible]

給 水 切 替

7. 給水切替工

項 目・名 称	形状・寸法	1	2	3	6	単位	計
給水管口径	新設管口径	φ 20	φ 20	φ 20	φ 25		
	既設(接続口径)	φ 16	φ 16	φ 16	φ 25		
給水延長 (L)		1.20	2.20	2.20	2.20		7.80
水道給水用 ポリエチレン管	HPPE φ 25				1.20	m 本	1 1
	HPPE φ 20	1.20	1.20	1.20		m 本	4 1
サドル付分水栓	HPPE挿し口一体 φ 250×φ 25				1	基	1
	HPPE挿し口一体 φ 250×φ 20	1	1	1		基	3
密着コア	φ 25				1	個	1
	φ 20	1	1	1		個	3
水道配水用 ポリエチレン管継 手	EFソケット φ 25				1	個	1
	EFソケット φ 20	1	1	1		個	3
水道配水用 ポリエチレン管継 手	EFエルボ φ 25				2	個	2
	EFエルボ φ 20	2	2	2		個	6
水道配水用 ポリエチレン管継 手	オネジソケット φ 25				1	個	1
	オネジソケット φ 20	1	1	1		個	3
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニ ル管	HIVP φ 25				0.3	m 本	0.3 1.0
	HIVP φ 20	0.3	0.3	0.3		m 本	0.9 1
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管 継手	HI-TSソケット φ 25				1	個	1
	径違ソケット φ 20×16	1	1	1		個	3
水道用耐衝撃性 硬質ポリ塩化ビニル管 継手	HI-TSエルボ φ 25				2	個	2
	HI-TSエルボ φ 20	2	2	2		個	6
HI-TSバルブソ ケット (金属 入)	φ 25				1	個	1
	φ 20	1	1	1		個	3
青銅製仕切弁	ソフトシール弁 φ 25				1	基	1
	ソフトシール弁 φ 20	1	1	1		基	3
止水栓筐 φ 150	φ 25				1	個	1
	φ 20	1	1	1		個	3
明示シート	県道 W=400・ダブル					m 巻	15 1

給水管切替工事（労務）

7. 給水切替工

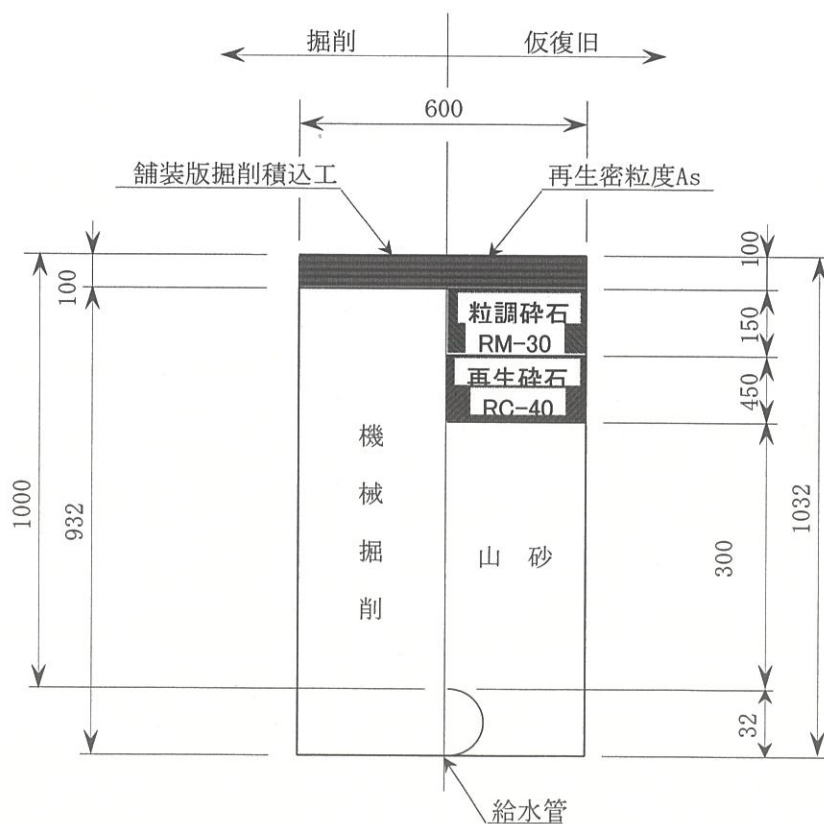
名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
分水栓設置工	铸铁管用 φ 250×φ 25	箇所	1	
	铸铁管用 φ 250×φ 20	箇所	3	
コア取付工	φ 50以下	箇所	4	
ポリエチレン管 (融着接合) 据付工	φ 25	m	1.2	
	φ 20	m	3.6	
硬質塩化ビニル管据付工	φ 25	m	0.4	
	φ 20	m	1.2	
ポリエチレン管 (融着接合) 継手工	φ 25	箇所	3	継手口数2口
	φ 20	箇所	9	継手口数2口
ポリエチレン管 (融着接合) 継手工	φ 25	箇所	1	継手口数1口
	φ 20	箇所	3	継手口数1口
T S 継手工	φ 25	箇所	3	継手口数2口
	φ 20	箇所	6	継手口数2口
T S 継手工	φ 25	箇所	1	継手口数1口
	φ 20	箇所	6	継手口数1口
	φ 16	箇所	3	継手口数1口
止水栓取付工	φ 25	箇所	1	
	φ 20	箇所	3	
硬質塩化ビニル管切断工	φ 25	口	3	
	φ 20	口	9	
ポリエチレン管切断工	φ 25	口	3	
	φ 20	口	9	
管明示シート工		m	5.4	
給水管撤去工				
硬質塩化ビニル管仮設撤去工	φ 25	m	1.2	
	φ 16	m	3.6	
塩化ビニル管撤去切断工	φ 50以下	口	4.0	

給水管土工集計表								
種 別	形状・寸法	NO. 1	NO. 2	宅内 3箇所				数 量
		県道車道 給水管φ25	県道車道 給水管φ20					
舗装版切断工	t=20cm以下	1.50	4.50					6.0 m
舗装版直接掘削積込工	バックホウ0.2m ³ t=10cm以下	0.45	1.35					1.8 m ²
機械掘削積込工	バックホウ0.2m ³	0.42	1.25					1.7 m ²
人力掘削工				0.22				0.2 m ²
機械埋戻工	山砂 バックホウ0.2m ³	0.15	0.04					0.2 m ²
人力埋戻工	発生土			0.22				0.2 m ²
A s 運搬	DID無し 現場～仮置き	0.05	0.14					0.2 m ²
A s 運搬	DID無し 仮置き～処分場	0.05	0.14					0.2 m ³
積込（ハレーズ）	機械積 As塊 10t車	0.05	0.14					0.2 m ³
発生土運搬	機械積 土砂 4t車	0.42	1.25					1.7 m ²
整地		0.42	1.25					1.7 m ²
下層路盤工	再生切込碎石 t= 45cm	0.45	1.35					1.8 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t= 15cm	0.45	1.35					1.8 m ²
仮舗装工（基層）	再生密粒As13 t= 5cm	0.45	1.35					1.8 m ²
仮舗装工（表層）	再生密粒As13 t= 5cm	0.45	1.35					1.8 m ²
A s 処分工		0.11	0.32					0.4 t

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	0.75×2	$= 1.50 \text{ m}$
舗装版取壊し積込工	ハックホ0.2m ³ t=10cm以下	0.60×0.75	$= 0.45 \text{ m}^2$
機械掘削積込工	ハックホ0.2m ³	$0.60 \times 0.932 \times 0.75$	$= 0.42 \text{ m}^3$
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2m ³	$0.60 \times 0.332 \times 0.75$	$= 0.15 \text{ m}^3$
A s 運搬		0.45×0.10	$= 0.05 \text{ m}^3$
発生土運搬工	土砂 4 t 車	0.42	$= 0.42 \text{ m}^3$
整地			0.42 m ³
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	0.60×0.75	$= 0.45 \text{ m}^2$
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.60×0.75	$= 0.45 \text{ m}^2$
仮復旧工	再生密粒度As13 t= 5cm	0.60×0.75	$= 0.45 \text{ m}^2$
仮復旧工	再生密粒度As13 t= 5cm	0.60×0.75	$= 0.45 \text{ m}^2$
A s 処分工	A s 10 t 車	0.05×2.35	$= 0.11 \text{ t}$

略

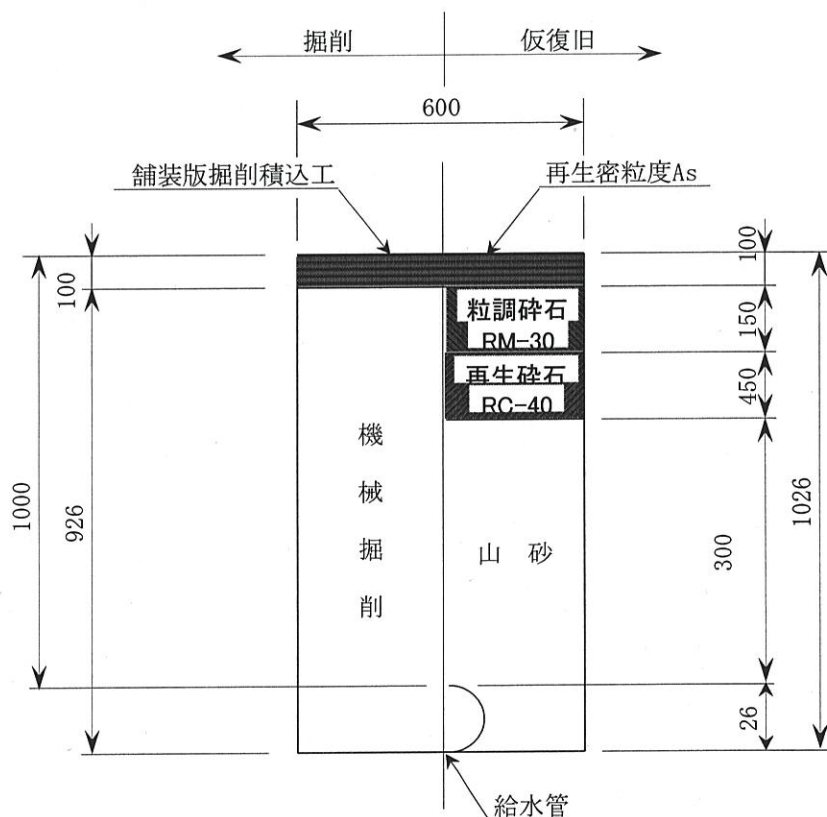
図



種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	2.25 × 2	= 4.50 m
舗装版取壊し積込工	ハックホ0.2m ³ t=10cm以下	0.60 × 2.25	= 1.35 m ²
機械掘削積込工	ハックホ0.2m ³	0.60 × 0.926 × 2.25	= 1.25 m ³
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2m ³	0.60 × 0.026 × 2.25	= 0.04 m ³
As 運搬		1.35 × 0.10	0.14 m ³
発生土運搬工	土砂 4 t 車	1.25	= 1.25 m ³
整地			1.25 m ³
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	0.60 × 2.25	= 1.35 m ²
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.60 × 2.25	= 1.35 m ²
仮復旧工	再生密粒度As13 t= 5cm	0.60 × 2.25	= 1.35 m ²
仮復旧工	再生密粒度As13 t= 5cm	0.60 × 2.25	= 1.35 m ²
As 処分工	As 10 t 車	0.14 × 2.35	= 0.32 t

略

図



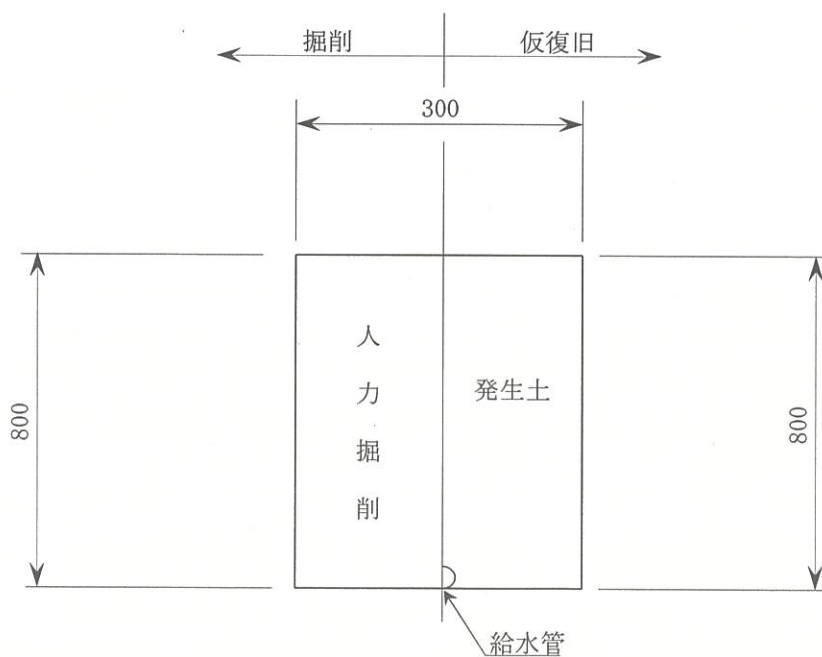
給水管土工計算 (1)
宅地内(未舗装)

延長 = 0.90 m

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
人力掘削工		$0.30 \times 0.80 \times 0.90$	$= 0.22 \text{ m}^3$
人力埋戻工	発生土	$0.30 \times 0.80 \times 0.90$	$= 0.22 \text{ m}^3$

略

図



仮 設 配 管

仮設配管材料

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
仮 設 レ ン タ ル 管		式	1	
不 断 水 割 T 字 管	DIP用 φ 350×φ 200	個	1	
	DIP用 φ 250×φ 200	個	1	
不 断 水 仕 切 弁	DIP用 φ 350	基	1	
	DIP用 φ 250	基	1	
仮 設 レ ン タ ル 材 料	φ 200・φ 250	式	1	
フ ラ ン ジ 蓋	φ 200	個	1	
フ ラ ン ジ 接 合 材	φ 200	組	1	
仕 切 弁 筐	φ 200 (不断水) DP=1.30	基	2	
ソ フ ト シ ール 仕 切 弁	GX形 (両挿) φ 250	基	1	
短 管 1 号	K形 φ 250	個	1	
【仮設給水】				
仮 設 レ ン タ ル 材 料		式	1	
硬質ポリ塩化ビニル管	HIVP φ 25	本	1.00	
	HIVP φ 20	本	2.00	
バルブソケット	φ 25	個	1	
	φ 20	個	3	
HITSソケット	φ 25	個	1	
	φ 20×16	個	3	
HITSエルボ	φ 25	個	2	
	φ 20	個	6	
スリース弁	φ 25	個	1	
	φ 20	個	3	
止水栓筐	ハット型 φ 150	個	1	
VU管	φ 150	本	1	

仮設配管労務

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
仮設管レンタル		式	1	
不 断 水 割 T 字 管 設 置 工	DIP用 φ 350×φ 200	箇所	1	
	DIP用 φ 250×φ 200	箇所	1	
不 断 水 仕 切 弁 設 置 工	DIP用 φ 350	基	1	
	DIP用 φ 250	基	1	
仮 設 配 管 設 置 工	φ 200・φ 250	式	1	レンタル管
仮 設 配 管 撤 去 工	φ 200・φ 250	式	1	レンタル管
フ ラ ン ジ 接 合 工	φ 200	口	2	設置時、閉栓時
フ ラ ン ジ 取 外 し 工	φ 200	口	1	
仕 切 弁 筐 設 置 工	ネジ式弁筐（不断水）	基	2	
T S 継 手 工	φ 25	箇所	1	1口
	φ 20	箇所	3	1口
	φ 16	箇所	3	1口
T S 継 手 工	φ 25	箇所	2	2口
	φ 20	箇所	6	2口
メ ー タ ー 取 外 し 工	φ 13	箇所	8	設置撤去 4か所×2
（防護コンクリート工）				
コ ン ク リ ー ト 工	21N 早強	m ³	2.2	防護コンクリートの検討参照
型 枠 工	無筋	m ²	6.2	
砕 石 基 礎 工	RC - 40	m ²	2.2	

仮設給配水管敷設土工数量集計表

名 称	形 状 寸 法	算 式										数量		単位					
		県道AS φ 200 布設		県道As φ 250 布設		県道AS φ 200 撤去		県道As φ 250 撤去		県道車道 本管側 既設 φ 350 不断水		県道車道 分岐側 既設 φ 350 不断水		県道車道 不断水仕切弁 既設 φ 350		県道車道 不断水仕切弁 既設 φ 250			
[土工]																			
アスファルト舗装版 切断工	t=15cmまで	89.00	+	4.80	+					10.00	+	10.80	+	15.60	+	13.20	143.40	m	
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t=10cm以下	35.60	+	1.92	+	35.60	+	1.92	+	3.12	+	3.60	+	3.68	+	2.66	88.10	m ²	
機械掘削積込工		25.63	+	1.48	+	25.72	+	1.39	+	6.29	+	5.76	+	7.92	+	4.89	79.08	m ³	
AS塊運搬工 現場→仮置(4km)	バックホウ積込 ダンプトラック	3.56	+	0.19	+	1.78	+	0.10	+	0.31	+	0.36	+	4.05	+	2.93	13.28	m ³	
積込(レーズ)	バックホウ積込 AS塊																13.28	m ³	
AS塊運搬工 仮置→処分場(6km)	バックホウ積込 ダンプトラック(10t)																13.28	m ³	
発生土運搬工	バックホウ積込 L=4.0km以下	12.37	+	0.19	+	19.67	+	1.06	+	6.29	+	5.76	+	7.92	+	4.89	58.15	m ³	
整地	敷均	12.37	+	0.19	+	19.67	+	1.06	+	6.29	+	5.76	+	7.92	+	4.89	58.15	m ³	
機械埋戻工	タンパ転圧 山砂									4.11	+	3.10	+	5.35	+	3.30	15.86	m ³	
機械埋戻工	タンパ転圧 発生土	13.26	+	0.77	+	6.05	+	0.33									20.41	m ³	
県道AS舗装(B) 下層路盤工	RC-40 t=20cm	35.60	+	1.92													37.52	m ²	
県道AS舗装(B) 上層路盤工	RM-30 t=15cm	35.60	+	1.92													37.52	m ²	
県道AS舗装(B) 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	35.60	+	1.92													37.52	m ²	
県道AS舗装(B) 下層路盤工	RC-40 t=45cm					35.60	+	1.92	+	3.12	+	3.60	+	3.68	+	2.66	50.58	m ²	
県道AS舗装(B) 上層路盤工	RM-30 t=15cm					35.60	+	1.92	+	3.12	+	3.60	+	3.68	+	2.66	50.58	m ²	
県道AS舗装(B) 仮復旧基層工	再生密粒As13mm t=5cm					35.60	+	1.92	+	3.12	+	3.60	+	3.68	+	2.66	50.58	m ²	
県道AS舗装(B) 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm					35.60	+	1.92	+	3.12	+	3.60	+	3.68	+	2.66	50.58	m ²	
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段									2.60							2.60	m	
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段									2.40							2.40	m	
軽量鋼矢板重量	H=2.50m									1.18							1.18	t	
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段											3.00	+	2.30	+	1.90	7.20	m	
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段											2.40	+	1.60	+	1.40	5.40	m	
軽量鋼矢板重量	H=2.00m											1.30	+	0.944	+	0.826	3.07	t	
[処分費]																			
AS塊処理費		8.37	+	0.45	+	4.18	+	0.24	+	0.31	+	0.36	+	0.37	+	0.83	15.10	t	

仮設管土工計算
設置時

県道車道

φ 200

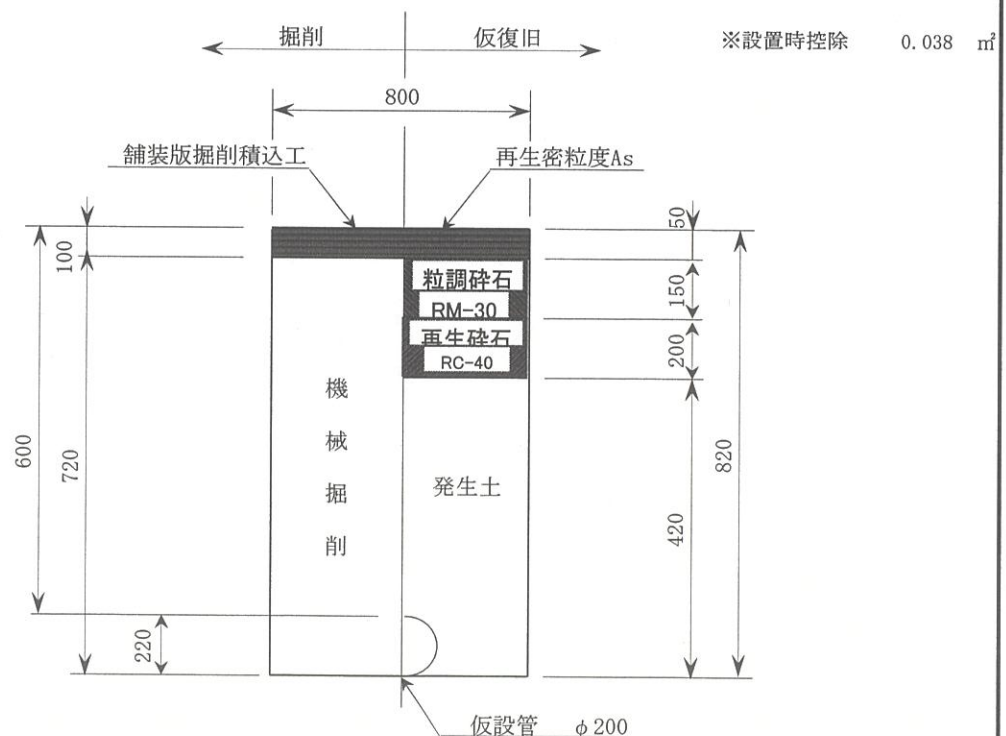
延長 =

44.50 m

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	44.50×2	= 89.00 m
舗装版取壊し積込工	バックホウ0.2m ³ t=10cm以下	0.80×44.50	= 35.60 m ²
機械掘削積込工	バックホウ0.2m ³	$(0.80 \times 0.72) \times 44.50$	= 25.63 m ³
A s 塊運搬工	現場～仮置き	$(44.50 \times 0.8) \times 0.10$	= 3.56 m ³
積込 (ルーズ)	ダンプ10 t	$44.50 \times 0.8 \times 0.10$	= 3.56 m ³
A s 塊運搬工	仮置き～処分場	$44.50 \times 0.8 \times 0.10$	= 3.56 m ³
発生土運搬工		$25.63 - 13.3$	= 12.37 m ³
整地			12.37 m ³
機械埋戻工	発生土 バックホウ0.2m ³	控除 $(0.80 \times 0.42 - 0.038) \times 44.50$	= 13.26 m ³
A s 処分		3.56×2.35	= 8.37 t
下層路盤工	RC-40 t= 20cm	0.80×44.50	= 35.60 m ²
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.80×44.50	= 35.60 m ²
仮復旧工	再生密粒度As t= 5cm	0.80×44.50	= 35.60 m ²

略

図



仮設管土工計算
設置時

県道車道

φ 250

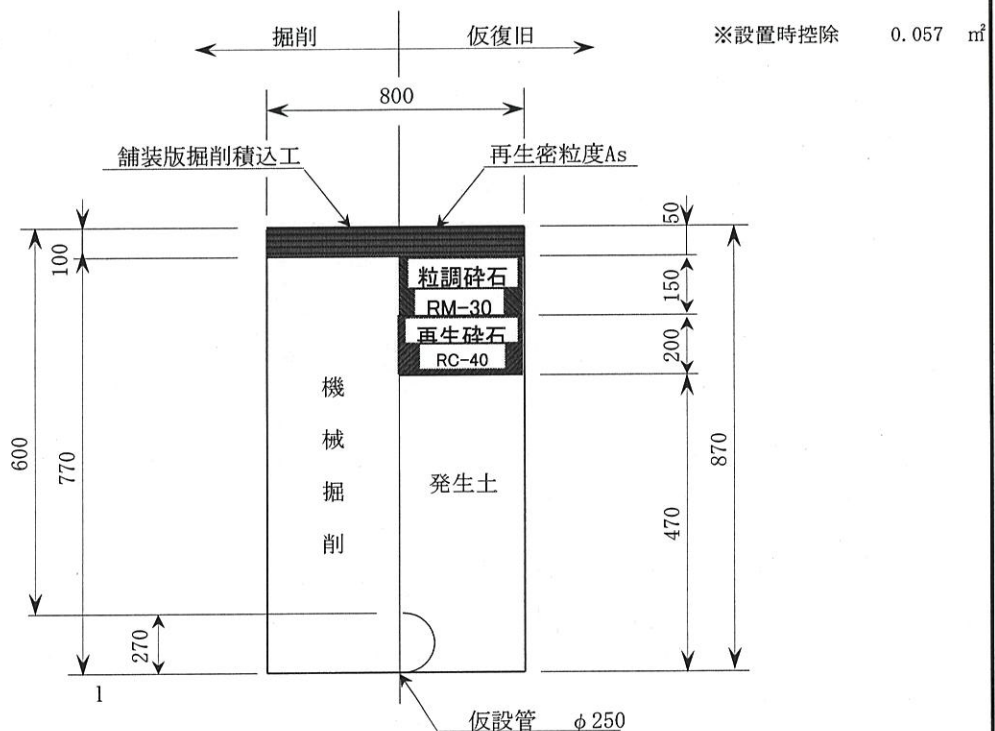
延長

= 2.40 m

種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	2.40×2	= 4.80 m
舗装版取壊し積込工	バックホウ0.2m ³ t=10cm以下	0.80×2.40	= 1.92 m ²
機械掘削積込工	バックホウ0.2m ³	$(0.80 \times 0.77) \times 2.40$	= 1.48 m ³
As塊運搬工	現場～仮置き	$(2.40 \times 0.8) \times 0.10$	= 0.19 m ³
積込 (ルーズ)	ダンプ10 t	$2.40 \times 0.8 \times 0.10$	= 0.19 m ³
As塊運搬工	仮置き～処分場	$2.40 \times 0.8 \times 0.10$	= 0.19 m ³
発生土運搬工		$1.48 - 0.8$	= 0.71 m ³
整地			0.71 m ³
機械埋戻工	発生土 バックホウ0.2m ³	控除 $(0.80 \times 0.47 - 0.057) \times 2.40$	= 0.77 m ³
As処分		0.19×2.35	= 0.45 t
下層路盤工	RC-40 t= 20cm	0.80×2.40	= 1.92 m ²
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.80×2.40	= 1.92 m ²
仮復旧工	再生密粒度As t= 5cm	0.80×2.40	= 1.92 m ²

略

図

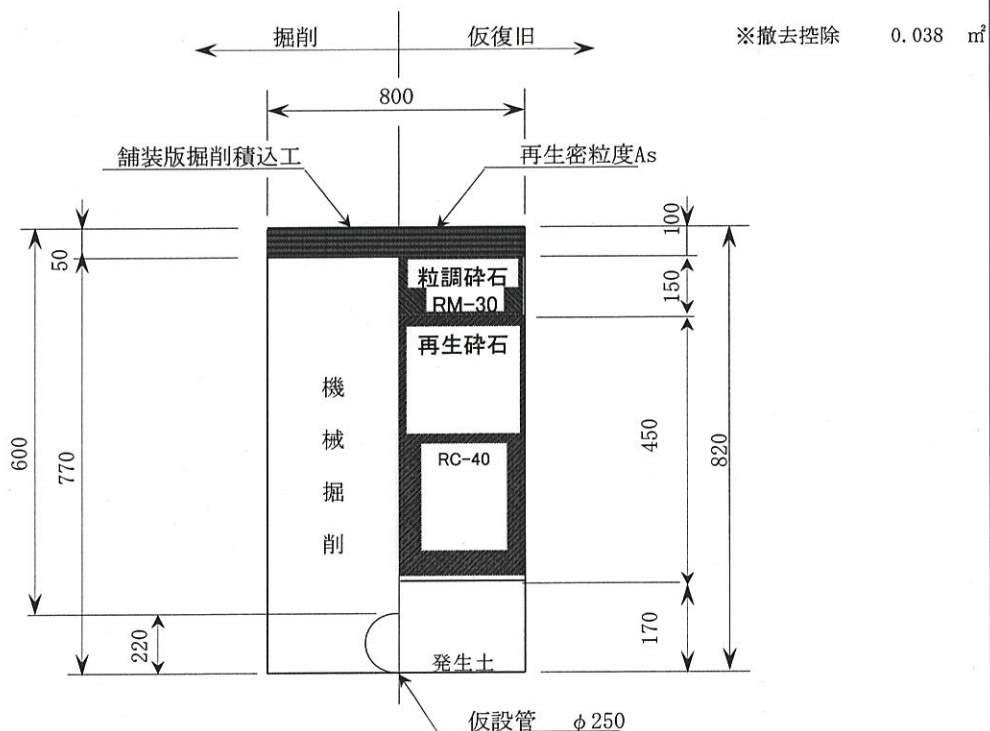


仮設管土工計算		県道車道	φ 250	延長	=	2.40 m
撤去						

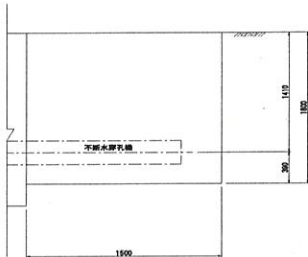
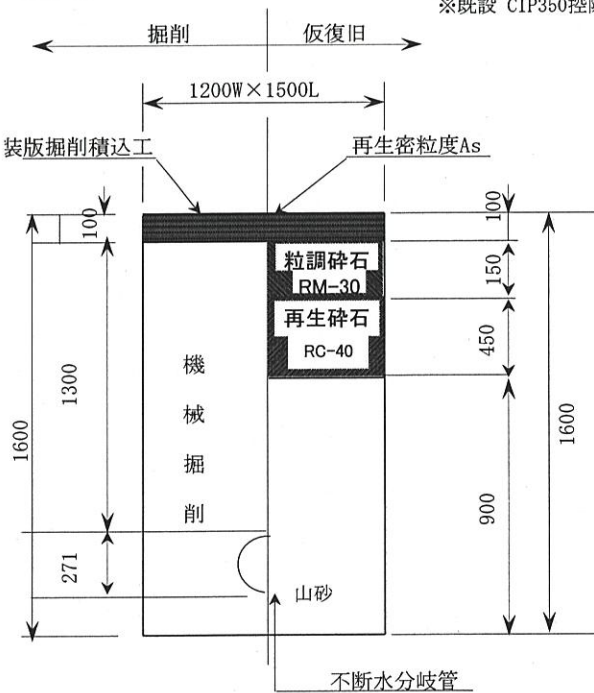
種 別	形状・寸法	算 式	数 量
舗装版取壊し積込工	バックホ0.2m ³ t=10cm以下	0.80 × 2.40	= 1.92 m ²
機械掘削積込工	バックホ0.2m ³	既設管控除 (0.80 × 0.77 - 0.038) × 2.40	= 1.39 m ³
A s 塊運搬工	現場～仮置き	(2.40 × 0.8) × 0.05	= 0.10 m ³
積込 (ルーズ)	ダンプ10 t	2.40 × 0.8 × 0.05	= 0.10 m ³
A s 塊運搬工	仮置き～処分場	2.40 × 0.8 × 0.05	= 0.10 m ³
発生土運搬工		1.39 - 0.3	= 1.06 m ³
整地			1.06 m ³
機械埋戻工	発生土 バックホ0.2m ³	0.80 × 0.17 × 2.40	= 0.33 m ³
A s 処分		0.10 × 2.35	= 0.24 t
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	0.80 × 2.40	= 1.92 m ²
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	0.80 × 2.40	= 1.92 m ²
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	0.80 × 2.40	= 1.92 m ²
仮復旧工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	0.80 × 2.40	= 1.92 m ²

略

図



仮設管土工計算		県道車道	不断水分岐	[本管側]	2ヶ所
既設 DIP350		掘削深=2.10	(1.20 × 1.30 × 2.10)		
種 別	形状・寸法	算 式			数 量
舗装版切断工	t=20cm以下	(1.20 + 1.30) × 2 × 2箇所			= 10.00 m
舗装版直接掘削積込工	ハックホ0.2m³ t=10cm以下	1.20 × 1.30 × 2箇所			= 3.12 m³
機械掘削積込工	ハックホ0.2m³	既設管控除 (1.30 × 2.10 - 0.108) × 1.20 × 2箇所			= 6.29 m³
As塊運搬工	現場～仮置き	3.12 × 0.10			0.31 m³
積込 (ルーズ)					0.31 m³
As塊運搬工	仮置き～処分場				0.31 m³
残土運搬工		6.29			6.29 m³
機械埋戻工	山砂 ハックホ0.2m³	既設管控除 (1.30 × 1.40 - 0.108) × 1.20 × 2箇所			= 4.11 m³
A s 処分		1.20 × 1.30 × 0.10 × 2箇所			= 0.31 t
発生土処分工	土砂 4 t 車	6.29			= 6.29 m³
整地					6.29 m³
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	1.20 × 1.30 × 2箇所			= 3.12 m³
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	1.20 × 1.30 × 2箇所			= 3.12 m³
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.20 × 1.30 × 2箇所			= 3.12 m³
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.20 × 1.30 × 2箇所			= 3.12 m³
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段	W=1.20m 1.30 × 2箇所			= 2.60 m
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段	W=1.30m 1.20 × 2箇所			= 2.40 m
軽量鋼矢板重量	H=2.50m	5.00m ÷ 0.25(m/枚) × 2(両面) = 40枚 40枚 × 2.5 × 0.0118 = 1.180t			= 1.180 t
略		図			
		※既設 CIP350控除 0.108 m³			

仮設管土工計算		県道車道	不断水分岐	[分岐側]	2ヶ所		
既設 DIP350		掘削深=1.60	(1.20	×	1.50	×	1.60)
		W	L	H			
種 別	形状・寸法	算 式				数 量	
舗装版切断工	t =20cm以下	(1.20 + 1.50) × 2 × 2箇所				= 10.80 m	
舗装版直接掘削積込工	バックホウ0.2㎡ t =10cm以下	1.20 × 1.50 × 2箇所				= 3.60 ㎡	
機械掘削積込工	バックホウ0.2㎡	1.20 × 1.60 × 1.50 × 2箇所				= 5.76 ㎡	
As塊運搬工	現場～仮置き	3.60 × 0.10				0.36 m3	
積込 (ルーズ)						0.36 m3	
As塊運搬工	仮置き～処分場					0.36 m3	
残土運搬工		5.76				5.76 m3	
機械埋戻工	山砂 バックホウ0.2㎡	既設管控除 (1.50 × 0.90 - 0.057) × 1.20 × 2箇所				= 3.10 ㎡	
As処分		1.20 × 1.50 × 0.10 × 2箇所				= 0.36 t	
発生土処分工	土砂 4t車	5.76				= 5.76 ㎡	
整地						5.76 m3	
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	1.20 × 1.50 × 2箇所				= 3.60 ㎡	
上層路盤工	RM-30 t= 15cm	1.20 × 1.50 × 2箇所				= 3.60 ㎡	
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.20 × 1.50 × 2箇所				= 3.60 ㎡	
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.20 × 1.50 × 2箇所				= 3.60 ㎡	
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段	W=1.20m 1.50 × 2箇所				= 3.00 m	
土留工	軽量鋼矢板 H=2.0m・支保1段	W=1.50m 1.20 × 2箇所				= 2.40 m	
軽量鋼矢板重量	H=2.00m	5.40m ÷ 0.25(m/枚) × 2(両面) = 44枚 44枚 × 2.5 × 0.0118 = 1.298t				= 1.298 t	
略		図					
		※既設 CIP350控除 0.057 ㎡					
							

仮設管土工計算		県道車道	不断水仕切弁	1ヶ所	
既設 CIP350		掘削深=1.97	(1.60 × 2.30 × 2.20)		
		W	L	H	
種 別	形状・寸法	算 式			数 量
舗装版切断工	T=20cm以下	(1.60 + 2.30) × 2 × 1箇所			= 15.60 m
舗装版直接掘削積込工	バックホ0.2m³ T=10cm以下	1.60 × 2.30 × 1箇所			= 3.68 m²
機械掘削積込工	バックホ0.2m³	既設管控除 (2.30 × 2.20 - 0.108) × 1.60 × 1箇所			= 7.92 m³
As塊運搬工	現場～仮置き	3.68 × 1.10			4.05 m³
積込 (ルーズ)					4.05 m³
As塊運搬工	仮置き～処分場				4.05 m³
残土運搬工		7.92			7.92 m³
機械埋戻工	山砂 バックホ0.2m³	既設管控除 (2.30 × 1.50 - 0.108) × 1.60 × 1箇所			= 5.35 m³
A s 処分工	A s 4 t 車	1.60 × 2.30 × 0.10 × 1箇所			= 0.37 m³
残土処分工	土砂 4 t 車	7.92			= 7.92 m³
整地					7.92 m³
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	1.60 × 2.30 × 1箇所			= 3.68 m²
上層路盤工	RM-30 t= 20cm	1.60 × 2.30 × 1箇所			= 3.68 m²
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.60 × 2.30			= 3.68 m²
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.60 × 2.30			= 3.68 m²
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段	W=1.60m 2.30 × 1箇所			= 2.30 m
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段	W=2.30m 1.60 × 1箇所			= 1.60 m
軽量鋼矢板重量	H=2.50m	3.90m ÷ 0.25(m/枚) × 2(両面) = 32枚 32枚 × 2.5 × 0.0118 = 0.944t			= 0.944 t
略		図			
		※既設 CIP350控除 0.108 m²			
<p>掘削 仮復旧</p> <p>1600W × 2300L</p> <p>舗装版掘削積込工 再生密粒度As</p> <p>100 150 450 2200 1500 374 526</p> <p>粒調碎石 RM-30 再生碎石 RC-40</p> <p>機械掘削</p> <p>山砂</p> <p>防護コンクリート 既設管φ350</p>					

仮設管土工計算		県道車道	不断水仕切弁		1ヶ所	
既設 CIP250		掘削深=1.87	(1.40 × 1.90 × 1.87)			
		W	L	H		
種 別	形状・寸法	算 式			数 量	
舗装版切断工	T=20cm以下	(1.40 + 1.90) × 2 × 1箇所			=	13.20 m
舗装版直接掘削積込工	バックホ0.2m³ T=10cm以下	1.40 × 1.90 × 1箇所			=	2.66 m²
機械掘削積込工	バックホ0.2m³	既設管控除 (1.90 × 1.87 - 0.057) × 1.40 × 1箇所			=	4.89 m³
As塊運搬工	現場～仮置き	2.66 × 1.10				2.93 m³
積込 (ルーズ)						2.93 m³
As塊運搬工	仮置き～処分場					2.93 m³
残土運搬工		4.89				4.89 m³
機械埋戻工	山砂 バックホ0.2m³	既設管控除 (1.90 × 1.27 - 0.057) × 1.40 × 1箇所			=	3.30 m³
As処分工	As 4t車	1.40 × 1.90 × 0.10 × 1箇所			=	0.27 m³
残土処分工	土砂 4t車	4.89			=	4.89 m³
整地						4.89 m³
下層路盤工	RC-40 t= 45cm	1.40 × 1.90 × 1箇所			=	2.66 m²
上層路盤工	RM-30 t= 20cm	1.40 × 1.90 × 1箇所			=	2.66 m²
仮舗装工 (基層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.40 × 1.90			=	2.66 m²
仮舗装工 (表層)	再生密粒度As13 t= 5cm	1.40 × 1.90			=	2.66 m²
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段	W=1.40m 1.90 × 1箇所			=	1.90 m
土留工	軽量鋼矢板 H=2.5m・支保2段	W=1.90m 1.40 × 1箇所			=	1.40 m
軽量鋼矢板重量	H=2.50m	3.30m ÷ 0.25(m/枚) × 2(両面) = 28枚 28枚 × 2.5 × 0.0118 = 0.826t			=	0.826 t
略		※既設 CIP350控除 0.057 m²				

掘削

仮復旧

1400W×1900L

舗装版掘削積込工

再生密粒度As

粒調碎石
RM-30

再生碎石
RC-40

機械掘削

山砂

既設管 φ250

100

1300

271

1970

100

150

450

1970

1270

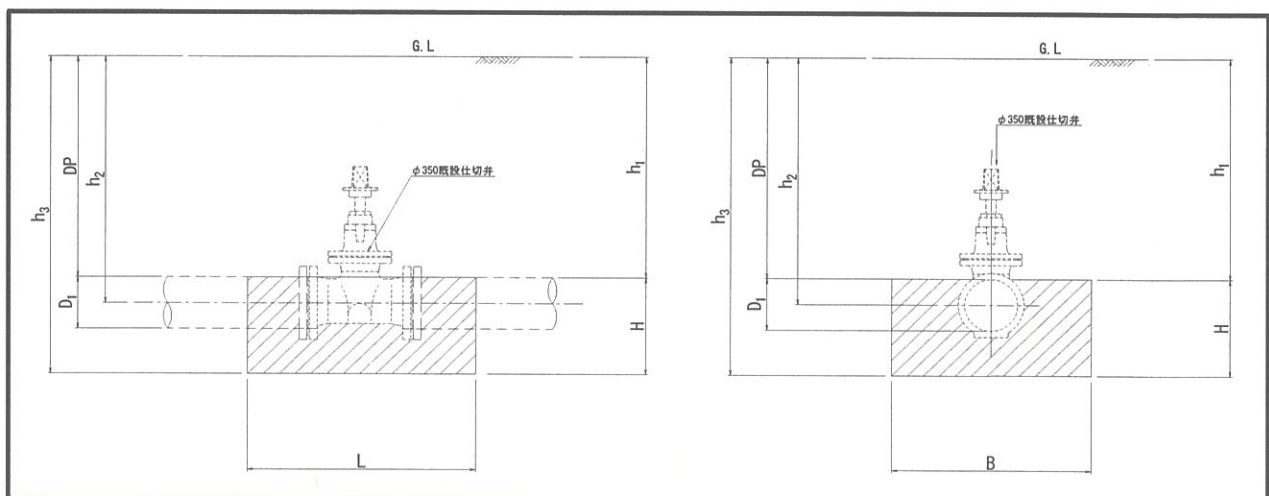
防護コンクリートの検討

仕切弁 $\phi 350$ (既設仕切弁)

A. 滑動に対する検討

1. 設計条件

管種	: CIP
検討形状	: 仕切弁
呼び径	: $D = \phi 350$
管外径	: $D_1 = 0.3740 \text{ m}$
管厚	: $T = 7.50 \text{ mm}$
地盤反力係数	: $K = 3.00 \text{ kN/m}^3$
管の実断面積	: $A = 0.1099 \text{ m}^2$
土の内部摩擦角	: $\phi = 30^\circ$
コンクリートと土の摩擦係数	: $\mu = 0.50$
土の単位体積重量	: $\gamma_s = 18.00 \text{ kN/m}^3$
管の単位体積重量	: $\gamma_p = 70.00 \text{ kN/m}^3$
水の単位体積重量	: $\gamma_w = 9.80 \text{ kN/m}^3$
コンクリートの単位体積重量	: $\gamma_c = 23.00 \text{ kN/m}^3$
管の土被り	: $DP = 1.300 \text{ m}$
コンクリート幅	: $B = 1.100 \text{ m}$
コンクリート高さ	: $H = 1.000 \text{ m}$
コンクリート長さ	: $L = 2.000 \text{ m}$
コンクリート上面～管中心まで	: $h = 0.187 \text{ m}$
コンクリート上面までの土被り	: $h_1 = 1.300 \text{ m}$
地盤～管中心まで	: $h_2 = 1.487 \text{ m}$
地盤～コンクリート底面まで	: $h_3 = 2.300 \text{ m}$
静水圧	: $p_s = 5.00 \text{ kgf/cm}^2 = 0.50 \text{ Mpa}$
水撃圧	: $p_d = 3.50 \text{ kgf/cm}^2 = 0.35 \text{ Mpa}$
設計水圧 (静水圧 + 水撃圧)	: $p = 8.50 \text{ kgf/cm}^2 = 0.85 \text{ Mpa}$
設計安全率	: $S_{fo} = 1.50$
参考バルブ重量	: $W_v = 5.7 \text{ KN}$
参考バルブ面管	: $L_v = 0.430 \text{ m}$



2. 水圧による不平均力

$$\begin{aligned} P &= p \cdot \pi / 4 \cdot D_1^2 \\ &= 0.85 \times \pi / 4 \times 0.3740^2 \times 1000 \\ &= 93.38 \text{ kN} \end{aligned}$$

3. 不平均力に対する抵抗力の検討 コンクリート底面での土との摩擦抵抗力

1) コンクリートの土被りによる荷重

垂直公式による

$$\begin{aligned} W_1 &= L \cdot B \cdot \gamma_s \cdot h_1 \\ &= 2.000 \times 1.100 \times 18.00 \times 1.300 \\ &= 51.48 \text{ kN/m} \end{aligned}$$

2) 管及び水の重量: W_2

$$\begin{aligned} \text{管重量: } W_p &= \pi \cdot t(D_1 - t) \cdot \gamma_p \\ &= \pi \times 0.0075 \times (0.3740 - 0.0075) \times 70.00 \\ &= 0.604 \text{ kN/m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{水重量: } W_w &= \pi / 4 \cdot (D_1 - 2t) \cdot \gamma_w \\ &= \pi / 4 \times (0.3740 - 2 \times 0.0075)^2 \times 9.80 \\ &= 0.992 \text{ kN/m} \end{aligned}$$

$$\text{単位長さ当たりの管及び水重量: } W_2' = 0.604 + 0.992 = 1.596 \text{ kN/m}$$

$$\begin{aligned} W_2 &= W_2' \cdot (L - L_v) \\ &= 1.596 \times (2.000 - 0.430) \\ &= 2.51 \text{ kN} \end{aligned}$$

3) コンクリートの重量

$$\begin{aligned} W_3 &= (B \cdot H \cdot L - \pi / 4 \cdot D_1^2 \cdot L) \cdot \gamma_c \\ &= (1.100 \times 1.000 \times 2.000 - \pi / 4 \times 0.3740^2 \times 2.000) \times 23.00 \\ &= 45.55 \text{ kN} \end{aligned}$$

4) コンクリート底面にかかる総重量

$$\begin{aligned} W &= W_1 + W_2 + W_3 + W_v \\ &= 51.48 + 2.51 + 45.55 + 5.70 \\ &= 105.24 \text{ kN} \end{aligned}$$

5) コンクリート底面での土との摩擦抵抗力

$$\begin{aligned} &= \mu \times W \\ &= 0.50 \times 105.24 \\ &= 52.62 \text{ kN} \end{aligned}$$

6) コンクリート背面の受動土圧による抵抗力

$$\begin{aligned} E &= 1/2 \cdot C_e \cdot \gamma_s \cdot (h_3^2 - h_1^2) \cdot B - \pi / 4 \cdot D_1^2 \cdot \gamma_s \cdot C_e \cdot h_2 \\ &= 1/2 \times 3.00 \times 18.00 \times (2.300^2 - 1.300^2) \times 1.100 \\ &\quad - \pi / 4 \times 0.3740^2 \times 18.00 \times 3.00 \times 1.487 \\ &= 98.10 \text{ kN} \end{aligned}$$

$$\text{ここに } C_e: \text{受動土圧係数} = \tan^2(45^\circ + \phi/2) = 3.00$$

7) 水平分力に対する防護コンクリートの総抵抗力

$$\begin{aligned} R_h &= \mu \cdot W + E \\ &= 52.62 + 98.10 \\ &= 150.72 \text{ kN} \end{aligned}$$

8) 安全率

$$\begin{aligned} S_f &= R_h / P \\ &= 150.72 / 93.38 \\ &= 1.610 \text{ kN} > 1.50 \end{aligned}$$

OK

土 留 め 材 賃 料

軽量鋼矢板（土留工）賃料 数量計算書

名 称	形状寸法	数量	単位	適用
賃料 計		224,269	円	
土留工延長		213.90	m	
掘削深		1.67	m	
面数	縦横断両面	2	面	
供用日数		16.1	日	
1現場当り使用回数	n	16	回	
補正率	1/2 (n+1)	8.54		
※軽量鋼矢板賃料		167,968	円	
賃料＝（市場単価×供用日数+1 現場当り修理費及び損耗費×補正率）×持込数量				
1現場当り修理費及び損耗費	軽作業	6,000	円/t	(県単)
(m ² 当り) 軽作業		355	円/m ²	
市場単価	軽量鋼矢板 LSP2, 3型 90日以内	132	円/日・t	(物価+資料)/2 [6月号 P810, P286]
(m ² 当り) 軽量鋼矢板Ⅱ型 矢板長2.0m～2.5m		7.81	円/日・m ²	
(使用軽量鋼矢板 規格)				
軽量鋼矢板Ⅱ型	矢板長	2.0	m	
	有効幅	250	mm	LSP-2
	重量(矢板1枚につきm当り)	14.8	kg/m	
	重量(矢板1枚当り)	29.6	kg/枚	14.8kg/m × 2.0m
	m当り	0.0148	t/m	
	m ² 当り	0.0592	t/m ²	
矢板使用枚数	土留工m当り	8.0	枚/m	縦横断両面
矢板数量	使用数量	855.6	m ²	
	持込数量	53.2	m ²	矢板 16回使用
	●(持込重量)	3.149	t	
支保材賃料		56,301	円	切梁・腹起し
賃料＝（市場単価×供用日数+1 現場当り修理費及び損耗費×補正率）×持込数量				
支保工段数		1	段	
※支保・切梁賃料		20,365	円	
(使用切梁材 規格)	ネジ式サポート 600～1000			
切梁材 数量		50	本/100m	
		0.50	本/m	
使用数量		107.0	本	4本*1段*1箇所=4本
●持込数量	(W=8.4kg×4本=33.6kg=0.034 t)	6.7	本	切梁材 16回使用
市場単価	30日以内 調整長 600～1000mm	34	円/本・日	(物価6月号) P819
1現場当り整備費	(基本料金) 調整長 600～1000mm	340	円/本	(物価6月号) P819
※支保・腹起し賃料		35,936	円	
(使用腹起し材 規格)	アルミ腹起し W110～120×H120～130×L4000			
腹起し材 数量		50	本/100m	
		0.50	本/m	
使用数量		107.0	本	4本*1段*1箇所=4本
●持込数量	(W=38.6kg×4本=154.4kg=0.154 t)	6.7	本	腹起し材 16回使用
市場単価	90日以内	68	円/本・日	(物価+資料)/2 [6月号 P819, P297]
1現場当り整備費	(基本料金)	500	円/本	(物価+資料)/2 [6月号 P819, P297]

軽量鋼矢板（土留工）賃料 数量計算書(不断水)

名 称	形状寸法	数量	単位	適用
賃料 計		13,235	円	
土留工延長		5.00	m	
掘削深		2.10	m	
面数	縦横断面	2	面	
供用日数		2.0	日	
1現場当り使用回数	n	1	回	
補正率	1/2 (n+1)	1.00		
※軽量鋼矢板賃料		9,265	円	
賃料＝（市場単価×供用日数+1 現場当り修理費及び損耗費×補正率）×持込数量				
1現場当り修理費及び損耗費	軽作業	6,000	円/t	(県単)
(m ² 当り)	軽作業	355	円/m ²	
市場単価	軽量鋼矢板 LSP2, 3型 90日以内	132	円/日・t	(物価+資料)/2 [6月号 P810, P286]
(m ² 当り)	軽量鋼矢板Ⅱ型 矢板長2.0m～2.5m	7.81	円/日・m ²	
(使用軽量鋼矢板 規格)				
軽量鋼矢板Ⅱ型	矢板長	2.5	m	
	有効幅	250	mm	LSP-2
	重量(矢板1枚につきm当り)	14.8	kg/m	
	重量(矢板1枚当り)	37	kg/枚	14.8kg/m × 2.0m
	m当り	0.0148	t/m	
	m ² 当り	0.0592	t/m ²	
矢板使用枚数	土留工m当り	8.0	枚/m	縦横断面
矢板数量	使用数量	25	m ²	
	持込数量	25.0	m ²	矢板 1回使用
	●(持込重量)	1.480	t	
支保材質料		3,970	円	切梁・腹起し
賃料＝（市場単価×供用日数+1 現場当り修理費及び損耗費×補正率）×持込数量				
支保工段数		2	段	
※支保・切梁賃料		2,380	円	
(使用切梁材 規格)	ネジ式サポート 600～1000			
切梁材 数量		100	本/100m	
		1.00	本/m	
使用数量		5.0	本	4本*1段*1箇所=4本
●持込数量	(W=8.4kg×4本=33.6kg=0.034 t)	5.0	本	切梁材 1回使用
市場単価	30日以内 調整長 600～1000mm	34	円/本・日	(物価6月号) P819
1現場当り整備費	(基本料金) 調整長 600～1000mm	340	円/本	(物価6月号) P819
※支保・腹起し賃料		1,590	円	
(使用腹起し材 規格)	アルミ腹起し W110～120×H120～130×L4000			
腹起し材 数量		50	本/100m	
		0.50	本/m	
使用数量		2.5	本	4本*1段*1箇所=4本
●持込数量	(W=38.6kg×4本=154.4kg=0.154 t)	2.5	本	腹起し材 1回使用
市場単価	90日以内	68	円/本・日	(物価+資料)/2 [6月号 P819, P297]
1現場当り整備費	(基本料金)	500	円/本	(物価+資料)/2 [6月号 P819, P297]

軽量鋼矢板（土留工）賃料 数量計算書（不断水）

名 称	形状寸法	数量	単位	適用
賃料 計		28,682	円	
土留工延長		12.60	m	
掘削深		1.80	m	
面数	縦横断面	2	面	
供用日数		2.0	日	
1現場当り使用回数	n	1	回	
補正率	1/2 (n+1)	1.00		
※軽量鋼矢板賃料		18,679	円	
賃料＝（市場単価×供用日数+1 現場当り修理費及び損耗費×補正率）×持込数量				
1現場当り修理費及び損耗費	軽作業	6,000	円/t	(県単)
(m ² 当り) 軽作業		355	円/m ²	
市場単価	軽量鋼矢板 LSP2, 3型 90日以内	132	円/日・t	(物価+資料)/2 [6月号 P810, P286]
(m ² 当り) 軽量鋼矢板Ⅱ型 矢板長2.0m～2.5m		7.81	円/日・m ²	
(使用軽量鋼矢板 規格)				
軽量鋼矢板Ⅱ型	矢板長	2.0	m	
	有効幅	250	mm	LSP-2
	重量(矢板1枚につきm当り)	14.8	kg/m	
	重量(矢板1枚当り)	29.6	kg/枚	14.8kg/m × 2.5m
	m当り	0.0148	t/m	
	m ² 当り	0.0592	t/m ²	
矢板使用枚数	土留工m当り	8.0	枚/m	縦横断面
矢板数量	使用数量	50.4	m ²	
	持込数量	50.4	m ²	矢板 1回使用
	●(持込重量)	2.984	t	
支保材賃料		10,003	円	切梁・腹起し
賃料＝（市場単価×供用日数+1 現場当り修理費及び損耗費×補正率）×持込数量				
支保工段数		2	段	
※支保・切梁賃料		5,997	円	
(使用切梁材 規格)	ネジ式サポート 600～1000			
切梁材 数量		100	本/100m	
		1.00	本/m	
使用数量		12.6	本	4本*2段*1箇所=8本
●持込数量	(W=8.4kg×4本=33.6kg=0.034 t)	12.6	本	切梁材 1回使用
市場単価	30日以内 調整長 600～1000mm	34	円/本・日	(物価6月号) P819
1現場当り整備費	(基本料金) 調整長 600～1000mm	340	円/本	(物価6月号) P819
※支保・腹起し賃料		4,006	円	
(使用腹起し材 規格)	アルミ腹起し W110～120×H120～130×L4000			
腹起し材 数量		50	本/100m	
		0.50	本/m	
使用数量		6.3	本	4本*1段*1箇所=4本
●持込数量	(W=38.6kg×4本=154.4kg=0.154 t)	6.3	本	腹起し材 1回使用
市場単価	90日以内	68	円/本・日	(物価+資料)/2 [6月号 P819, P297]
1現場当り整備費	(基本料金)	500	円/本	(物価+資料)/2 [6月号 P819, P297]

区画線設置工

区画線工

	区画線設置工	数量
実 線	実線・ゼブラ（白） 幅 15 cm 不断水 + 配水管 $(1.2+1.3) + (30.39+125.03+0.6)$	158.52m
	実線・ゼブラ（黄） 幅 20 cm 不断水+配水管 $(1.2 \times 1.3) + (0.8 \times 2)$	3.16m

鋪装切断排水处理

鋪裝版切斷排水處理

[illegible]

交通誘導警備員及び工期算定

工期算定										交通誘導警備員					
A 実工期の算定							施工時間帯：昼間作業			算定人員		昼間作業		夜間作業	
口径	管種	掘削機械	施工条件	矢板	掘削深	延長	日進量	日数		人数	日数	人数			
φ250	DIP.GX	BH0.28	機械・人力併用	有	1.2	46.9	10	4.7日		2	5日	10人			
φ250	DIP.GX	BH0.28	機械施工	無	1.2	232.35	17.7	13.1日		2	14日	28人			
φ350	CIP	BH0.28	機械施工	有	1.7	163.18	18	9.1日		2	10日	20人			
φ50	PEP.EF	BH0.28	機械施工	無	1.0	12.84	35.4	0.4日		2	1日	2人			
A. 実工期の算定							計	27.3日							
							端数切上	28日							
							※ 日数は各端数切上する。								
L 実工期の加算							日進量	日数							
工種・種別							標準	数量							
B	試掘			3箇所/日		3	3	1日		2	1日	2人			
C	給水切替			3箇所/日		4	3	2日		2	2日	4人			
D	仮配管布設			30m/日		46	30	2日		2	2日	4人			
E	仮配管撤去			30m/日		46	30	2日		2	2日	4人			
F															
G															
H															
I															
J															
K															
L. 実工期の加算							計								
M	不稼働日						不稼働率0.77	7日							
N	工事期間 計							27日							
O	準備期間			A+L+M				62日							
P	工事抑制期間			30日以内を標準とする				30日							
Q	後片付け期間			夏期規制, 年末年始規制				42日							
R	調整期間			15日以内を標準とする				15日							
	小 計			他工事等, 競合による調整期間				0日							
								149日							
S	端数調整			工事日数を10日単位にする				1日							
工事日数							N+O+P+Q+R+S	150日		交通誘導警備員		74人			