

工 事 名 : 作 名 浄 水 場 場 内 配 管 布 設 替 工 事

## 数 量 計 算 書

三 芳 水 道 企 業 団

## 1. 材 料 ・ 労 務

- ・  $\phi 300$

- ・  $\phi 150$

- ・ 20A

## φ 300mm 材料費

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
<b>&lt;管材費&gt;</b>					
ダクタイル鋳鉄 GX形 帽	φ 300	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 二受T字管	φ 300×φ 150 内面エポキシ粉体塗装	4	4	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 直管(S種)	φ 300×6,000L 内面エポキシ粉体塗装	切管処理集計表より 6	6	本	
ダクタイル鋳鉄 GX形 曲管90°	φ 300 内面エポキシ粉体塗装	5	5	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 両受曲管45°	φ 300 内面エポキシ粉体塗装	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 曲管45°	φ 300 内面エポキシ粉体塗装	2	2	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 曲管22 1/2°	φ 300 内面エポキシ粉体塗装	2	2	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 両受短管	φ 300 内面エポキシ粉体塗装	3	3	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 両受曲管22 1/2°	φ 300 内面エポキシ粉体塗装	2	2	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 曲管5 5/8°	φ 300 内面エポキシ粉体塗装	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 継ぎ輪	φ 300 内面エポキシ粉体塗装	1	1	個	
伸縮可とう管	GX形受口×GX形受口 φ 300×偏心量200	1	1	本	
ダクタイル鋳鉄 GX形 二受T字管	φ 300×φ 300 内面エポキシ粉体塗装	2	2	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 両受ソフトシール仕切弁	φ 300	1	1	基	
GX形 受口用栓	φ 300,異形管用	1	1	個	
ダクタイル鋳鉄 GX形 受挿ソフトシール仕切弁	φ 300	1	1	基	
ダクタイル鋳鉄 K形 継ぎ輪	φ 300	2	2	個	
仮設不断水止水栓	φ 300,鋳鉄管用	1	1	基	
GX形 G-Link	φ 300	23	22	組	
GX形 異形管接合部品	φ 300	15	16	組	
GX形 ライナ	φ 300	6	6	個	
K形 特殊押輪	φ 300	4	4	組	
<b>&lt;その他材料費&gt;</b>					
仕切弁管	FCD ねじ式、DP=1.3m用	3	3	組	
ポリエチレンスリーブ	φ 300用	$\frac{(7 \times (1+0))}{(6.83+4.78)} \div 6 = 1.167$	13.6	m	
明示シート	W300 ダブル	$\frac{\text{埋設}}{10.15}$	10	m	
明示テープ		$\frac{\pi \times 0.30}{10.15} \times 1.5 \text{巻き} \times 4 \text{箇所}$	9.56 1.00	m 巻	

DIP-GX直管 φ 300mm

## 数量計算書（切管処理集計表）

（単位：m） No. 1／1

甲 切 管		乙 切 管					使 用 寸 法	残 管 寸 法	切 断 工 数
管 番	寸 法	寸 法	寸 法	寸 法	寸 法	寸 法			
1	③ GX-G 1.376				③⑩ G-G 0.820	⑭ G-GX 3.677	5.873	0.127	3
2	④ GX-G 1.566				①⑨ G-G 2.391	②③ G-GX 2.043	6.000	0.000	2
3	⑤ GX-G 1.126					②⑩ G-GX 4.874	6.000	0.000	1
4	⑥ GX-G 0.720		②④ G-G 1.006	③② G-K 1.000	③④ G-K 1.000	②⑥ G-GX 1.965	5.691	0.309	5
5	⑨ GX-G 1.632				②① G-GX 2.497	⑧ G-GX 0.900	5.029	0.971	3
6	⑬ GX-G 5.000					①⑥ G-GX 1.000	6.000	0.000	1
計	11.430		1.010	1.000	6.710	14.460	34.590	1.410	15
合計 DIP-GX直管 φ 300mm × L 6.00m = 6本							34.590	1.410	15

φ 150mm 材料費

[illegible]

φ 20mm 材料費

[illegible]

## φ 300mm 布設労務費

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
布設延長集計	DIP-GX φ 300 (屋内・露出)	(8.88) 8.88	(8.88) 8.88	m	(布設長) 実延長
	DIP-GX φ 300 (屋外・露出)	(28.30) 27.09	(28.30) 27.09	m	(布設長) 実延長
	DIP-GX φ 300 (埋設)	(6.83)      (4.78) 5.37    +    4.78	(11.61) 10.15	m	(布設長) 実延長
<布設工>					
鋳鉄管 吊込み据付工	人力 φ 300	露出 8.88	8.9	m	
鋳鉄管 吊込み据付工	機械力 φ 300	露出      埋設      伸縮可とう管 28.30    +    11.61      -    1.09	38.8	m	
GX形継手工(直管)	φ 300	6	6	口	
GX形継手工(異形管)	φ 300	16	16	口	
GX形継手工(G-Link)	φ 300	22	22	口	
GX形伸縮可とう管設置工	U×U φ 300	1	1	基	
メカニカル継手工	特殊押輪使用 φ 300	K形継ぎ輪 4	4	口	
メカニカル継手工	φ 300	栓 1	1	口	
鋳鉄管切断工	φ 300	切管処理集計表より 15	15	口	
ポリエチレンスリーブ被覆工	埋設部 φ 300	11.61	11.6	m	
仕切弁設置工	φ 300	仕切弁(両受)      仕切弁(受挿し) 1      +      1	2	基	
仕切弁筐設置工	ネジ式,DP=1.30m	仕切弁      不断水 2      +      1	3	箇所	
不断水止水栓設置	φ 300	1	1	箇所	
通水試験工	既設管と連絡	(8.88    +    28.30    +    11.61)  ÷ 2,000    =    0.02 φ 300      φ 150 0.02    +    0.01      =    0.03	0.1	日	技術管理費
明示テープ工		埋設 11.61	12	m	
明示シート工		埋設 10.15	10	m	6
型枠工	一般型枠	30.0	30	m <sup>2</sup>	コンクリート工 集計表より
コンクート打設工	24-12-25 コンクリートポンプ車打設	5.7	6	m <sup>3</sup>	コンクリート工 集計表より
コンクート打設工	24-12-25 人力打設	2.1	2	m <sup>3</sup>	コンクリート工 集計表より
基礎砕石工	再生クラッシャーラン(RC-40) 厚15cm	1.0	1	m <sup>2</sup>	コンクリート工 集計表より
基礎砕石工	再生クラッシャーラン(RC-40) 厚10cm	1.6	2	m <sup>2</sup>	コンクリート工 集計表より
あと施工アンカー設置	差筋アンカー D10×450L	20	20	本	コンクリート工 集計表より

φ 150mm 布設勞務費

[illegible]



20A 布設勞務費

[illegible]

φ 300mm 既設管撤去労務費

[illegible]

150A 既設管撤去労務費

[illegible]

20A 既設管撤去労務費

[illegible]

## 2. コ ン ク リ ー ト 工

- ・ 防護コンクリート打ち増し工
- ・ 防護コンクリート工
- ・ コンクリート管台

## コンクリート工集計表

[illegible]

# 防護コンクリート打ち増し計算書

(1/4)

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘 要
型枠工	防護コンクリート増し打ち(1)	$0.75 \times 1.00 = 0.750$ $0.17 \times 0.75 + 0.63 \times 1.10 = 0.821$ $1.10 \times 1.00 = 1.100$ $0.80 \times 0.40 = 0.320$ $0.750 + 0.821 + 1.100 + 0.320 = 2.991$ 控除(既設管,新設管) $3.14 \times 0.32^2 / 4 / 2 = 0.040$ $3.14 \times 0.32^2 / 4 = 0.080$ $2.991 - 0.040 - 0.080 = 2.871$			型枠1 型枠2 型枠3 型枠4
	防護コンクリート増し打ち(2)	$0.75 \times 1.00 = 0.750$ $1.10 \times 0.64 = 0.704$ $1.10 \times 1.00 = 1.100$ $0.10 \times 1.40 = 0.140$ $0.750 + 0.704 + 1.100 + 0.140 = 2.694$ 控除(既設管,新設管) $3.14 \times 0.32^2 / 4 / 2 = 0.040$ $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 2 = 0.161$ $2.694 - 0.040 - 0.161 = 2.493$			型枠5 型枠6 型枠7 型枠8
	防護コンクリート増し打ち(3)	$0.75 \times 1.00 = 0.750$ $1.10 \times 0.20 + 0.40 \times 0.75 = 0.520$ $1.10 \times 1.00 = 1.100$ $0.750 + 0.520 + 1.100 = 2.370$ 控除(既設管,新設管) $3.14 \times 0.32^2 / 4 / 2 = 0.040$ $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 2 = 0.161$ $2.370 - 0.040 - 0.161 = 2.169$			型枠9 型枠10 型枠11
	防護コンクリート増し打ち(4)	$1.10 \times 1.00 = 1.100$ $1.40 \times 2.10 = 2.940$ $1.40 \times 1.00 = 1.400$ $0.40 \times 1.21 = 0.484$ $1.100 + 2.940 + 1.400 + 0.484 = 5.924$ 控除(既設管) $3.14 \times 0.32^2 / 4 / 2 = 0.040$ 既設防護Co $0.30 \times (0.48 + 0.63) + 0.65 \times 0.62 = 0.736$ $5.924 - 0.040 - 0.736 = 5.148$			型枠12 型枠13 型枠14 型枠15
	防護コンクリート増し打ち(5)	$0.64 \times (0.71 + 1.56 + 0.87) = 2.010$			
	防護コンクリート増し打ち(6)	$0.29 \times (0.62 + 0.22) = 0.244$			
	型枠合計	$2.871 + 2.493 + 2.169 + 5.148 + 2.010 + 0.244 = 14.935$	14.94	m <sup>2</sup>	
コンクリート打設工 24-12-25 コンクリートポンプ車打設	防護コンクリート増し打ち(1)	$0.80 \times 1.00 \times 1.10 = 0.880$ 控除 既設防護コンクリートA $0.17 \times 1.00 \times 0.35 = 0.060$ 既設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.63 / 2 = 0.025$ 新設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.63 = 0.051$ $0.880 - 0.060 - 0.025 - 0.051 = 0.744$			

# 防護コンクリート打ち増し計算書

(2/4)

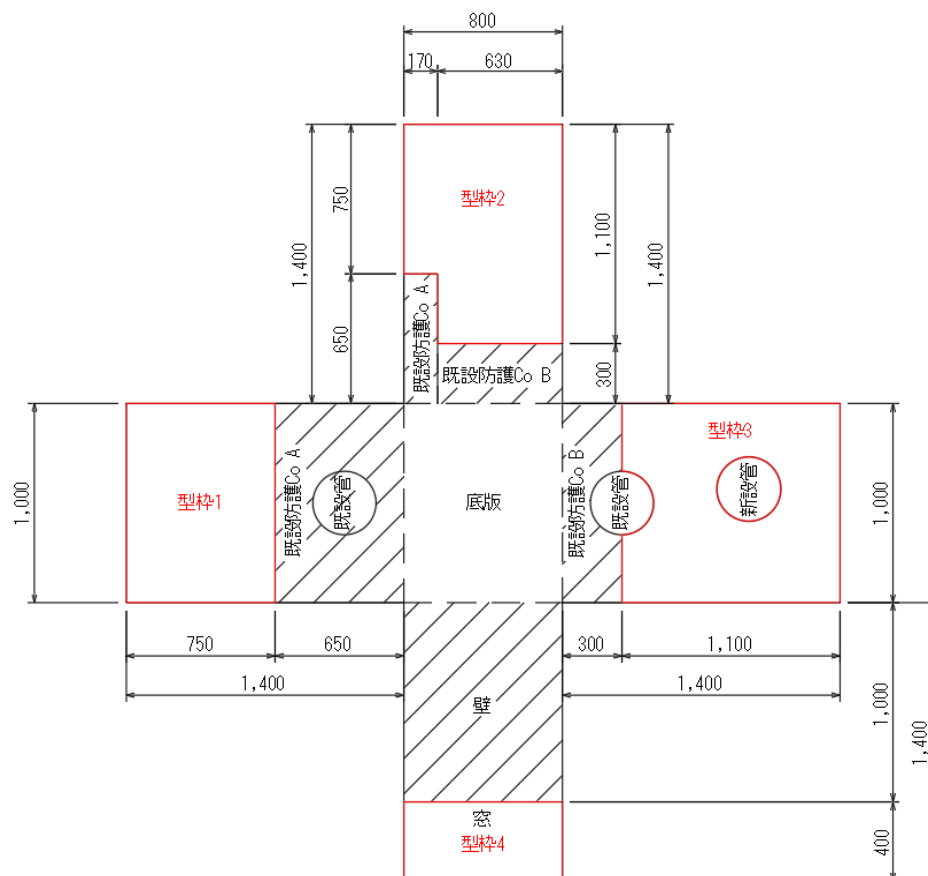
名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
コンクリート打設工 24-12-25 コンクリートポンプ車打設	防護コンクリート増し打ち(2)	$0.64 \times 1.00 \times 1.10 = 0.704$ 既設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.64 / 2 = 0.026$ 新設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.64 = 0.051$  $0.704 - 0.026 - 0.051 = 0.627$			
	防護コンクリート増し打ち(3)	$0.60 \times 1.00 \times 1.10 = 0.660$ 控除 既設防護コンクリートA $0.52 \times 1.00 \times 0.35 = 0.182$ 既設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.08 / 2 = 0.003$ 新設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.60 = 0.048$  $0.660 - 0.182 - 0.003 - 0.048 = 0.427$			
	防護コンクリート増し打ち(4)	$2.10 \times 1.00 \times 1.40 = 2.940$ 控除 既設防護コンクリートA $0.62 \times 1.00 \times 0.65 = 0.403$ 既設防護コンクリートB $(0.48 + 0.63) \times 1.00 \times 0.35 = 0.389$ 既設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 / 2 \times (0.48 + 0.63) = 0.045$ $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.37 = 0.030$ 新設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times (1.80 + 0.57) = 0.191$  $2.940 - 0.403 - 0.389 - 0.045 - 0.030 - 0.191 = 1.882$			
	防護コンクリート増し打ち(5)	$1.00 \times 0.64 \times (0.71 + 1.56 + 0.87) = 2.010$ 控除 既設管・新設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times (0.71 + 1.56 + 0.87) = 0.252$  $2.010 - 0.252 = 1.758$			
	防護コンクリート増し打ち(6)	$1.00 \times 0.29 \times (0.62 + 0.22) = 0.244$ 控除 新設管 $3.14 \times 0.32^2 / 4 / 2 \times (0.62 + 0.22) = 0.034$  $0.244 - 0.034 = 0.210$			
	コンクリート計	$0.744 + 0.627 + 0.427 + 1.882 + 1.758 + 0.210 = 5.648$			
あと施工アンカー設置工	差筋アンカー D10×450L	14	14	本	



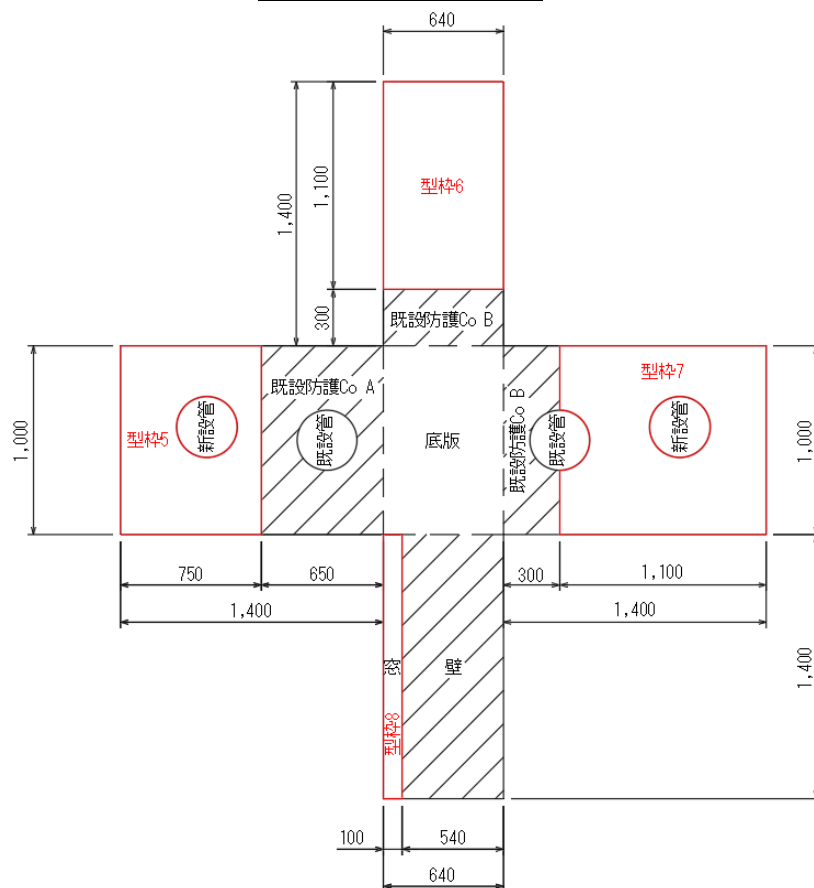
# 防護コンクリート打ち増し拾い出し根拠図

(3/4)

防護コンクリート打ち増し(1)



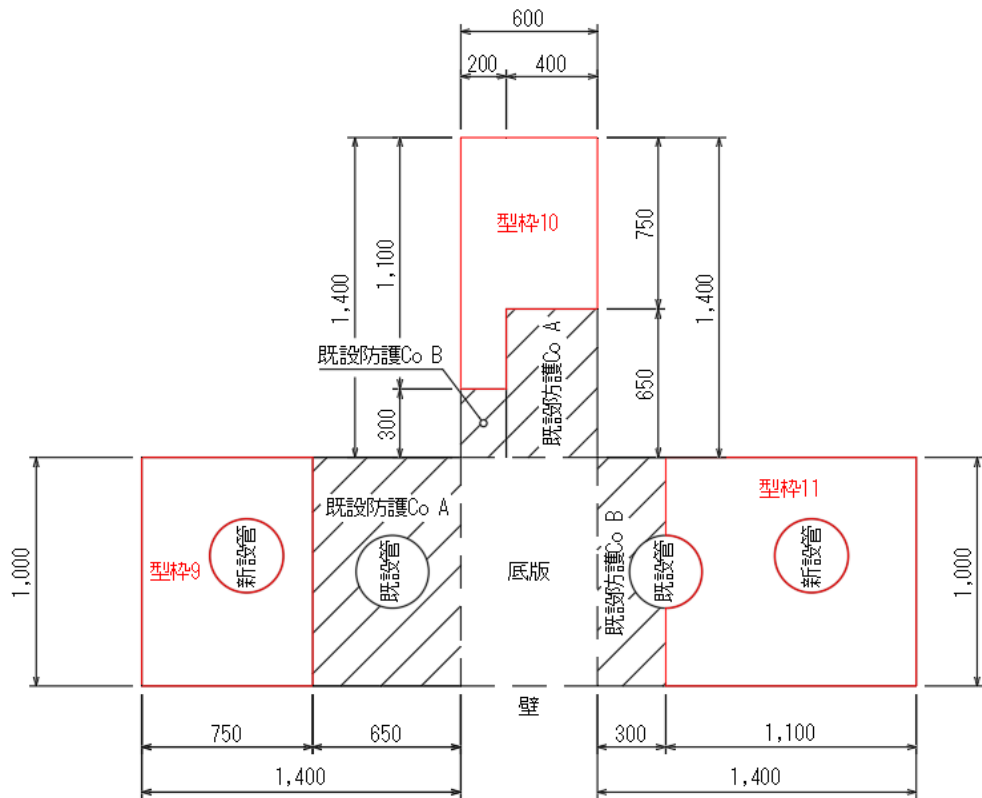
防護コンクリート打ち増し(2)



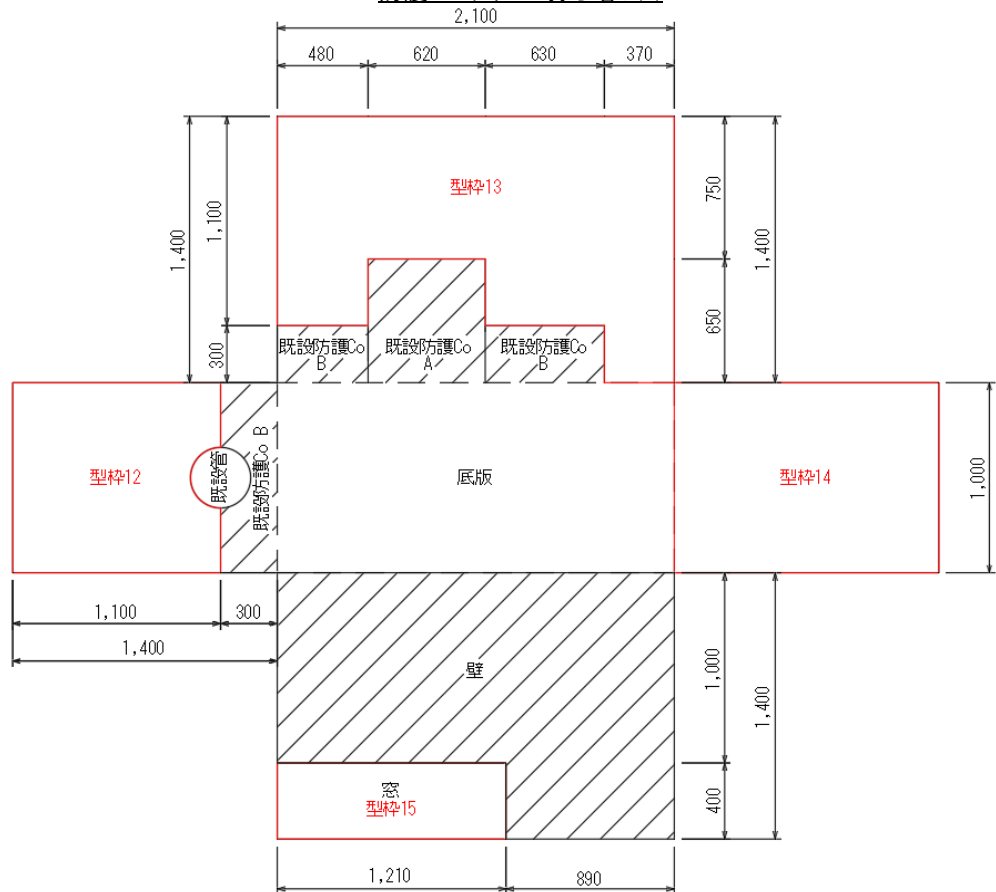
# 防護コンクリート打ち増し拾い出し根拠図

(4/4)

防護コンクリート打ち増し(3)



防護コンクリート打ち増し(4)



# 防護コンクリート計算書

[illegible]

## コンクリート管台計算書

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
型枠工	コンクリート管台(A):N=1 コンクリート管台(B):N=2 コンクリート管台(C):N=4 コンクリート管台(D):N=2 コンクリート管台(E):N=2	コンクリート管台(A) $0.41 \times 0.50 \times 4 = 0.820$ コンクリート管台(B) $(0.70 \times 0.60 + 0.70 \times 0.40) \times 2 \times 2 = 2.800$ コンクリート管台(C) $0.46 \times 0.50 \times 4 \times 4 = 3.680$ コンクリート管台(D) $(0.75 \times 0.50 + 0.75 \times 0.60) \times 2 \times 2 = 3.300$ コンクリート管台(E) $(0.65 \times 0.50 + 0.65 \times 0.60) \times 2 \times 2 = 2.860$ 控除 新設管:コンクリート管台(A)・(C) $3.14 \times 0.32^2 / 4 / 2 \times 2 \times (1+4) = 0.402$ 新設管:コンクリート管台(B)・(D)・(E) $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 2 \times (2+2+2) = 0.965$ $0.820 + 2.800 + 3.680 + 3.300 + 2.860 - 0.402 - 0.965 = 12.093$	12.09	m <sup>2</sup>	
コンクリート打設工 24-12-25 人力打設	コンクリート管台(A):N=1 コンクリート管台(B):N=2 コンクリート管台(C):N=4 コンクリート管台(D):N=2 コンクリート管台(E):N=2	コンクリート管台(A) $0.50 \times 0.50 \times 0.41 = 0.103$ コンクリート管台(B) $0.60 \times 0.40 \times 0.70 \times 2 = 0.336$ コンクリート管台(C) $0.50 \times 0.50 \times 0.46 \times 4 = 0.460$ コンクリート管台(D) $0.60 \times 0.50 \times 0.75 \times 2 = 0.450$ コンクリート管台(E) $0.60 \times 0.50 \times 0.65 \times 2 = 0.390$ 控除 新設管:コンクリート管台(A)・(C) $3.14 \times 0.32^2 / 4 / 2 \times 0.50 \times (1+4) = 0.100$ 新設管:コンクリート管台(B) $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.40 \times 2 = 0.064$ 新設管:コンクリート管台(D)・(E) $3.14 \times 0.32^2 / 4 \times 0.50 \times (2+2) = 0.161$ $0.103 + 0.336 + 0.460 + 0.450 + 0.390 - 0.100 - 0.064 - 0.161 = 1.414$	1.41	m <sup>3</sup>	
基礎砕石工	再生クラッシャーラン(RC-40) 厚10cm	コンクリート管台(C) $0.50 \times 0.50 \times 4 = 1.000$ コンクリート管台(D) $0.50 \times 0.60 \times 2 = 0.600$ $1.000 + 0.600 = 1.600$	1.60	m <sup>2</sup>	
あと施工アンカー設置工	差筋アンカー D10×450L	コンクリート管台(A)    コンクリート管台(B) 2                                    4 +	6	本	

3.

±

工

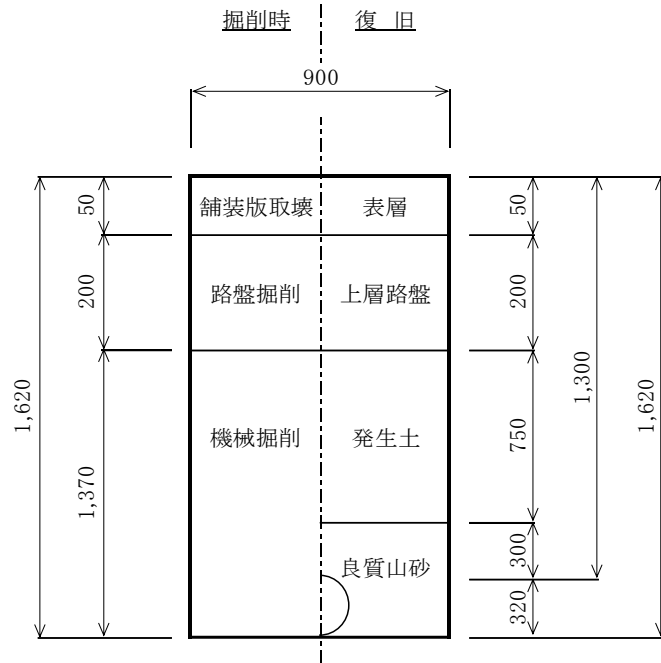
土工延長集計表

[illegible]

土工数量集計表

[illegible]

① 場内As φ 300mm送水管 DP=1. 30m



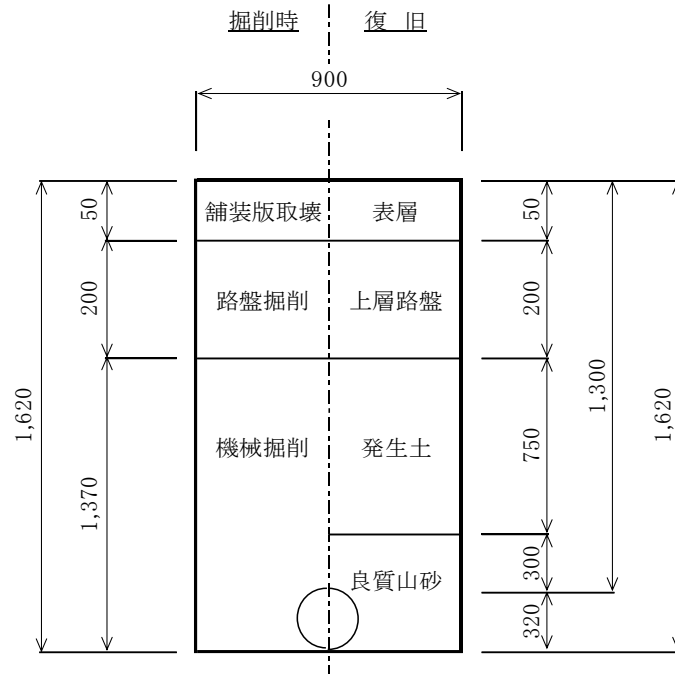
1式当たり

土工延長 (m)	7.36
管控除面積 (㎡)	0.08

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	7.36 × 2 条 = 14.72	m	14.72
アスファルト舗装版 取壊掘削積込工	バックホウ0.13m³ t=10cm以下	7.36 × 0.90 = 6.62	m²	6.62
路盤材機械掘削積込工	バックホウ0.13m³	7.36 × 0.90 × 0.20 = 1.32	m³	1.32
土砂機械掘削積込工	バックホウ0.13m³	7.36 × 0.90 × 1.37 = 9.07	m³	9.07
As塊運搬工	2t車 積込BH0.13m³	7.36 × 0.90 × 0.05 = 0.33	m³	0.33
路盤廃材運搬工	2t車 積込BH0.13m³	7.36 × 0.90 × 0.20 = 1.32	m³	1.32
アスファルト処理費	2.35t/m³	0.33 × 2.35 = 0.78	t	0.78
舗装切断濁水処理費		14.72 × 0.0017 × 1.20 × 1,000 = 30.03	kg	30.03
路盤材処理費	2.05t/m³	1.32 × 2.05 = 2.71	t	2.71
機械埋戻工	BH0.13m³ 発生土	7.36 × 0.90 × 0.75 = 4.97	m³	4.97
機械埋戻工	BH0.13m³ 良質山砂	7.36 × 0.90 × 0.62 - 0.589 = 3.52	m³	3.52
上層路盤工	RM-30 t=20cm 2層転圧	7.36 × 0.90 = 6.62	m²	6.62
車道 表層工	再生密粒As(13) t=5cm プライムコート	7.36 × 0.90 = 6.62	m²	6.62
発生土運搬工	2t車 積込BH0.13m³	9.07 - 4.97 = 4.10	m³	4.10
軽量鋼矢板Ⅱ型 たて込み・引抜工	両側 矢板長2.0m・支保工1段	7.36 = 7.36	m	7.36



② 場内As φ 300mm送水管 DP=1.30m

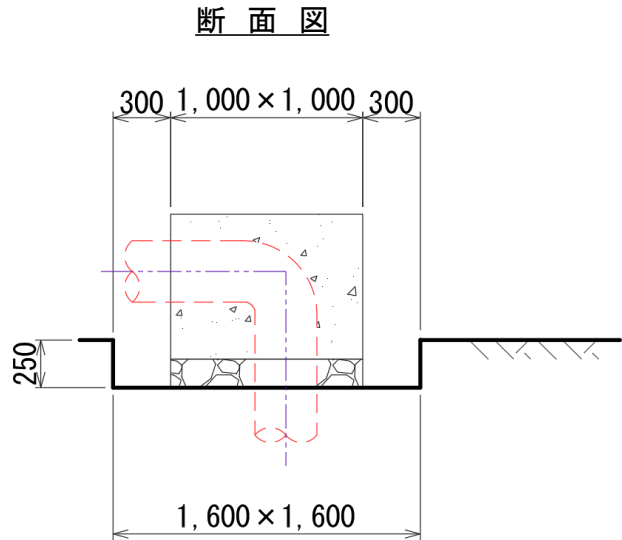
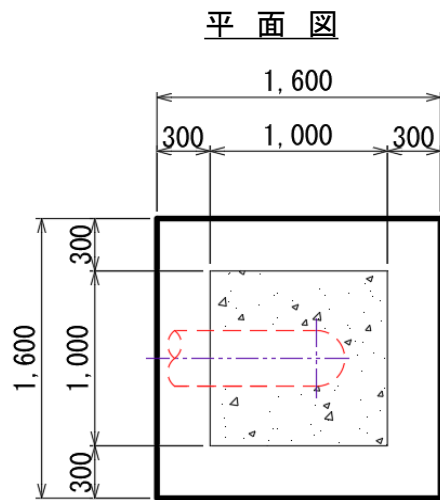


1式当たり

土工延長 (m)	2.79
管控除面積 (m <sup>2</sup> )	0.08

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	2.79 × 2 条 = 5.58	m	5.58
アスファルト舗装版 取壊掘削積込工	バックホウ0.13m <sup>3</sup> t=10cm以下	2.79 × 0.90 = 2.51	m <sup>2</sup>	2.51
路盤材機械掘削積込工	バックホウ0.13m <sup>3</sup>	2.79 × 0.90 × 0.20 = 0.50	m <sup>3</sup>	0.50
土砂機械掘削積込工	バックホウ0.13m <sup>3</sup>	2.79 × 0.90 × 1.37 - 0.223 = 3.22	m <sup>3</sup>	3.22
As塊運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>	2.79 × 0.90 × 0.05 = 0.13	m <sup>3</sup>	0.13
路盤廃材運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>	2.79 × 0.90 × 0.20 = 0.50	m <sup>3</sup>	0.50
アスファルト処理費	2.35t/m <sup>3</sup>	0.13 × 2.35 = 0.31	t	0.31
舗装切断濁水処理費		5.58 × 0.0017 × 1.20 × 1,000 = 11.38	kg	11.38
路盤材処理費	2.05t/m <sup>3</sup>	0.50 × 2.05 = 1.03	t	1.03
機械埋戻工	BH0.13m <sup>3</sup> 発生土	2.79 × 0.90 × 0.75 = 1.88	m <sup>3</sup>	1.88
機械埋戻工	BH0.13m <sup>3</sup> 良質山砂	2.79 × 0.90 × 0.62 - 0.223 = 1.33	m <sup>3</sup>	1.33
上層路盤工	RM-30 t=20cm 2層転圧	2.79 × 0.90 = 2.51	m <sup>2</sup>	2.51
車道 表層工	再生密粒As(13) t=5cm プライムコート	2.79 × 0.90 = 2.51	m <sup>2</sup>	2.51
発生土運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>	3.22 - 1.88 = 1.34	m <sup>3</sup>	1.34
軽量鋼矢板Ⅱ型 たて込み・引抜工	両側 矢板長2.0m・支保工1段	2.79	m	2.79

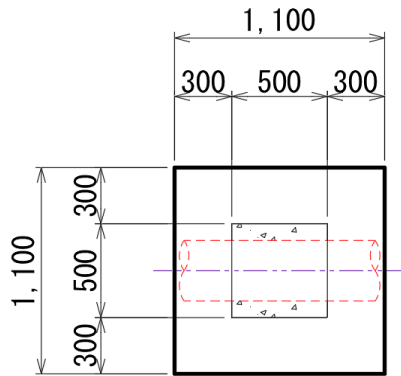
### ③ 場内As 防護コンクリート設置工



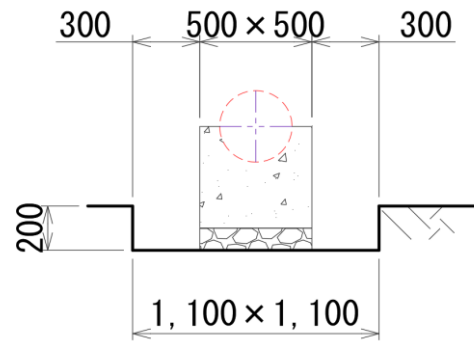
1式当たり			1箇所	
			土工延長 (m)	
			管除面積 (㎡)	
名 称	規 格	算 式	単位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで	管布設時切断済み ( 1.60 + 1.60 - 0.90 ) × 2 条 = 4.60	m	4.60
アスファルト舗装版 取壊掘削積込工	バックホウ0.13㎡ t=10cm以下	管布設時撤去済み 1.60 × 1.60 - 0.90 × 1.60 = 1.12	㎡	1.12
路盤材機械掘削積込工	バックホウ0.13㎡	(1.60 × 1.60 - 0.90 × 1.60) × 0.20 × 1箇所 = 0.22	㎡	0.22
土砂機械掘削工	バックホウ0.13㎡		㎡	
As塊運搬工	2t車 積込BH0.13㎡	(1.60 × 1.60 - 0.90 × 1.60) × 0.05 = 0.06	㎡	0.06
路盤廃材運搬工	2t車 積込BH0.13㎡	1.60 × 1.60 × 0.20 × 1箇所 = 0.51	㎡	0.51
アスファルト処理費	2.35t/㎡	0.06 × 2.35 = 0.14	t	0.14
舗装切断濁水処理費		4.60 × 0.0017 × 1.20 × 1,000 = 9.38	kg	9.38
路盤材処理費	2.05t/㎡	0.51 × 2.05 = 1.05	t	1.05
機械埋戻工	BH0.13㎡ 発生土		㎡	
機械埋戻工	BH0.13㎡ 良質山砂		㎡	
上層路盤工	RM-30 t=20cm 2層転圧	① φ 300送水管に計上分 1.60 × 1.60 - 0.90 × 1.60 = 1.12	㎡	1.12
車道 表層工	再生密粒As (13) t=5cm プライムコート	① φ 300送水管に計上分 1.60 × 1.60 - 0.90 × 1.60 = 1.12	㎡	1.12
発生土運搬工	2t車 積込BH0.13㎡			

④ 場内土 コンクリート管台(C)

平面図



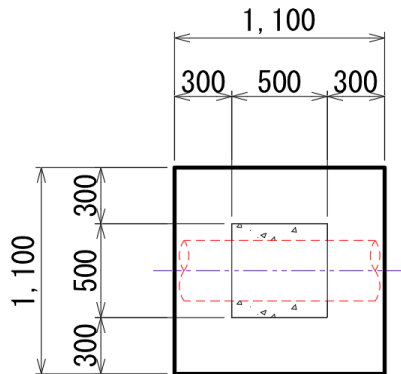
断面図



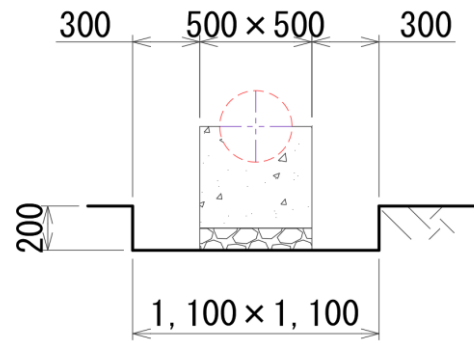
1式当たり			4箇所		
			土工延長 (m)		
			管控除面積 (㎡)		
名 称	規 格	算 式		単位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで			m	
アスファルト舗装版 取壊掘削積込工	バックホウ0.13m³ t=10cm以下			m²	
路盤材機械掘削積込工	バックホウ0.13m³			m³	
土砂人力掘削工		1.10 ×	1.10 × 0.20 × 4箇所 = 0.97	m³	0.97
As塊運搬工	2t車 積込BH0.13m³			m³	
路盤廃材運搬工	2t車 積込BH0.13m³			m³	
アスファルト処理費	2.35t/m³			t	
舗装切断濁水処理費				kg	
路盤材処理費	2.05t/m³			t	
機械埋戻工	BH0.13m³ 発生土	(1.10 × 1.10 - 0.50 × 0.50) × 0.20 × 4箇所 = 0.77		m³	0.77
機械埋戻工	BH0.13m³ 良質山砂			m³	
上層路盤工	RM-30 t=20cm 2層転圧			m²	
車道 表層工	再生密粒As(13) t=5cm プライムコート			m²	
発生土運搬工	2t車 積込BH0.13m³	0.97 - 0.77	= 0.20	m³	0.20

⑤ 場内土 コンクリート管台(D)

平面図

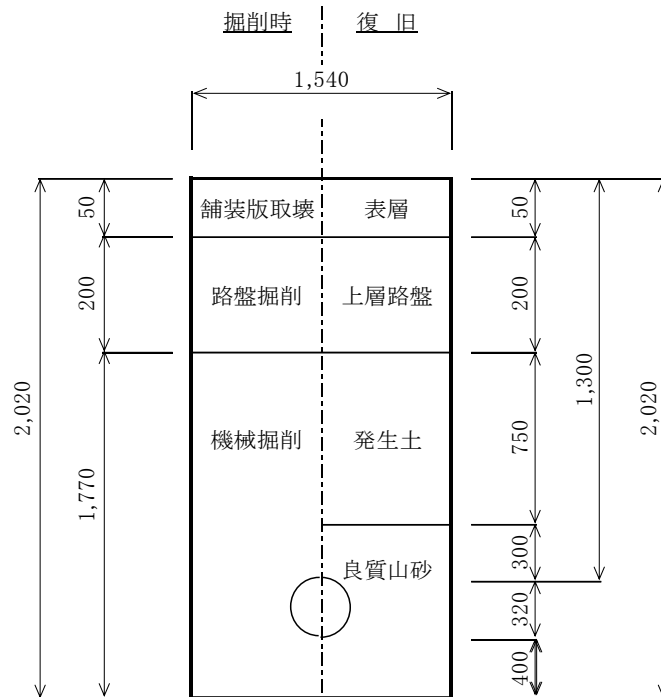


断面図



1式当たり			2箇所	
			土工延長 (m)	管控除面積 (m <sup>2</sup> )
名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト 舗装版切断工	t=15cmまで		m	
アスファルト舗装版 取壊掘削積込工	バックホウ0.13m <sup>3</sup> t=10cm以下		m <sup>2</sup>	
路盤材機械掘削積込工	バックホウ0.13m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
土砂人力掘削工		1.10 × 1.10 × 0.20 × 2箇所 = 0.48	m <sup>3</sup>	0.48
As塊運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
路盤廃材運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>	
アスファルト処理費	2.35t/m <sup>3</sup>		t	
舗装切断濁水処理費			kg	
路盤材処理費	2.05t/m <sup>3</sup>		t	
機械埋戻工	BH0.13m <sup>3</sup> 発生土	(1.10 × 1.10 - 0.50 × 0.50) × 0.20 × 2箇所 = 0.38	m <sup>3</sup>	0.38
機械埋戻工	BH0.13m <sup>3</sup> 良質山砂		m <sup>3</sup>	
上層路盤工	RM-30 t=20cm 2層転圧		m <sup>2</sup>	
車道 表層工	再生密粒As(13) t=5cm プライムコート		m <sup>2</sup>	
発生土運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>	0.48 - 0.38 = 0.10	m <sup>3</sup>	0.10

⑥ 場内As φ 300mm不断水止水栓 DP=1. 30m



1式当たり			1箇所	
			土工延長 (m)	2.20
			管控除面積 (m <sup>2</sup> )	0.08
名 称	規 格	算 式	単位	数 量
アスファルト舗装版切断工	t=15cmまで	( 2.20 + 1.54 ) × 2 条 × 1箇所 = 7.48	m	7.48
アスファルト舗装版取壊掘削積込工	バックホウ0.13m <sup>3</sup> t=10cm以下	2.20 × 1.54 × 1箇所 = 3.39	m <sup>2</sup>	3.39
路盤材機械掘削積込工	バックホウ0.13m <sup>3</sup>	2.20 × 1.54 × 0.20 × 1箇所 = 0.68	m <sup>3</sup>	0.68
土砂機械掘削積込工	バックホウ0.13m <sup>3</sup>	(2.20 × 1.54 × 1.77 - 0.176) × 1箇所 = 5.82	m <sup>3</sup>	5.82
As塊運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>	2.20 × 1.54 × 0.05 × 1箇所 = 0.17	m <sup>3</sup>	0.17
路盤廃材運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>	2.20 × 1.54 × 0.20 × 1箇所 = 0.68	m <sup>3</sup>	0.68
アスファルト処理費	2.35t/m <sup>3</sup>	0.17 × 2.35 = 0.40	t	0.40
舗装切断濁水処理費		7.48 × 0.0017 × 1.20 × 1,000 = 15.26	kg	15.26
路盤材処理費	2.05t/m <sup>3</sup>	0.68 × 2.05 = 1.39	t	1.39
機械埋戻工	BH0.13m <sup>3</sup> 発生土	2.20 × 1.54 × 0.75 × 1箇所 = 2.54	m <sup>3</sup>	2.54
機械埋戻工	BH0.13m <sup>3</sup> 良質山砂	2.20 × 1.54 × 1.02 - 0.176 × 1箇所 = 3.28	m <sup>3</sup>	3.28
上層路盤工	RM-30 t=20cm 2層転圧	2.20 × 1.54 × 1箇所 = 3.39	m <sup>2</sup>	3.39
車道表層工	再生密粒As (13) t=5cm プライムコート	2.20 × 1.54 × 1箇所 = 3.39	m <sup>2</sup>	3.39
発生土運搬工	2t車 積込BH0.13m <sup>3</sup>	5.82 - 2.54 = 3.28	m <sup>3</sup>	3.28
軽量鋼矢板Ⅱ型 たて込み・引抜工	両側 矢板長2.5m・支保工2段	2.20 = 2.20	m	2.20

4. 付

帶

工

## 付帯工計算書

[illegible]

## 5. 舖 装 版 切 断 排 水 处 理



## 鋪裝版切斷排水處理

[illegible]