令和7年度 稲荷町地内配水管布設工事(第2工区)

数 量 計 算 書

飯 能 市 上 下 水 道 部 水 道 工 務 課



<u>エ事区分(ル</u> エ 種	·^*ル1) :	※施工機械は請負者の責任は	こおいて定めるものとし、契約を拘束するものではない					
エ 種 レベル2	種 別 レヘ・ル3	細 別 レヘ・ル4	こおいて定めるものとし、契約を拘束するものではない 規格 レヘブル5	単位		量	摘	要
						積算		
	ダクタイル鋳鉄管(GX形)	φ75		m #	54.0			
	仕切弁 不能水筋具 (4切余)	φ 75 φ 75		基基	2			
	不断水簡易仕切弁 仮設給水工	φ /5		土	1			
	本給水工			式	1			
	本復旧工			式	1			
	撤去工			式	1			
				-				
				1				
				1				
				_				
				-				

## DCIP $\phi$ 75

名 称	形 状 寸 法	単位	1	2	切管	数量	単位長	延長
	GX形 S種管 内面エポキシ							
ダクタイル直管 管延長計算用	φ 75×4.000m	本	12			12	4.00	48.0
官延支計昇用 ダクタイル直管	GX形 切管 φ75×4.000m				1	1	_	4. 0
<u>/ / / 1 / P 匹 B                                </u>	DCIP-GX				1	1		4.0
二受T字管	$\phi$ 75× $\phi$ 75	個		1		1	0.44	0.4
	DCIP-GX							
継ぎ輪	φ 75	個		2		2	0. 19	0.3
両受短管	DCIP-GX $\phi$ 75	個	1			1	0.02	0.0
門又应目	DCIP-GX	IIII	1			1	0.02	0.0
受挿し仕切弁	$\phi$ 75	基	2			2	0.49	0.9
	DCIP-GX							
G-Link	φ 75	個	2	5		7	-	
ニノナ	DCIP-GX	個	3	1		4	0.00	0.1
ライナ	φ75 市マーク入り 座台共	但	3	1		4	0.03	0. 1
仕切弁筺	mマークハリ 座 <sub>口</sub> 共 φ50~	組	3	2		5	_	_
	DCIP-GX			_				
GX形異形管接合材料	φ 75	個	3			3	-	_
鋳鉄管用 云版 小笠 目 // / 図 会	. 55	₩.						
不断水簡易仕切弁	φ 75	基	1	2		3	-	
硬質塩化ビニル管	VU φ 150	m				4		
管延長計算用	DCIP-GX	111				1		
二受T字管	$\phi$ 75 × $\phi$ 75	個	1			1		0.1
						かオド		=
						総延長		54. 0
管明示テープ	年号入り 30mm×20m	巻	3.8			4		
E 01/11/1 /	150mm×50m	767	0.0			1		
埋設物探知シート	ダブル	m	54.04			54.0		

### 切り管調整

#### DCIP $\phi$ 75

本	甲切り管		乙切り管	至 (m)		切り管長	残管	切断工
数	(m)	1	2	3	4	(m)	(m)	口
1	② 1.00	② 2. 00	① 1.00			4.00		2
2								
3								
4								
5								
6								
7								
8								
9								
10								
11								
12								
13								
14								
15								
16								
17								
18								
19								
20								
切り	管長					4.00		2口
		( 4 + (	0 )÷	4m /本	=	1本		

直管本数=	定尺管		12
	切管用		1
	DCIP & 75	(I = 4.0 m)	13

管明示工  $\phi$  75 (0.09×3.14×1.5×54.0+54.0) ÷20= 3.8 = 4巻

新設管残管重量 φ75 0.01440(t/m)×0.00(m) =

### 本管配管工集計表

名称	形状寸法	単位	数量
鋳鉄管布設工	φ75 機械 (延長-仕切弁) 直管	m	53. 1
GX形継手接合工 直管	φ 75	П	13
GX形継手接合工 異形管	異形管 φ75		3
GX形継手接合工 G-Link	G-Linkを用いた異形管の接合 φ75	П	7
仕切弁設置工	φ 75	基	2
仕切弁筐設置工 鋳鉄管用	ねじ式弁筐	箇所	5
不断水簡易仕切弁設置工	φ 75	箇所	3
鋳鉄管撤去工	CIP \$\phi 75\$ \text{lent 675}	m	50.0
鋳鉄管切断工	切管 φ75	П	2
既設管切断工	接続部	П	2
既設管切断工	CIP φ75 49.96m÷6.0m/箇所	口	9
ポリエチレンスリーブ	水道用 φ 75	m	54.0
管明示テープエ	φ 75	m	54. 0
埋設物探知シートエ		m	54. 0
スクラップ	切管残管0.000t	t	
運搬費(鋳鉄管処分)		t	

配水管土工组	集計表	布設	布設	布設	不断水	不断水	不断水	不断水		
種別	形状・寸法	NO. 1	NO. 2	NO. 3	NO. 4	NO. 5	NO. 6	NO. 7		数量
性	形仏・竹伝	φ 75	φ75	φ 75	φ75	φ 75	$\phi 0$	$\phi 0$		数 里
舗装版切断工	15cm以下									
胡表版切断工	15㎝以下	37. 70	39. 92	30.46		7. 60		0.80		116. 4
舗装版切断工	15cmを超え									
冊表/以97四上	30cm以下				5.00		0.40			5. 4
舗装版直接掘削積込工	0. 20m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ								 	
而	Ast=10cm以下	11. 31	19.96	18. 28		3. 12		0.48		53. 1
舗装版破砕・掘削積込工	0. 45m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ								 	
加级/灰棉入棉 加门门英之工	Ast=15~40cm以下				1. 56		0.24			1.8
機械掘削積込工	0. 2m³ ハ゛ックホウ								 	
		13. 91	24. 63	22. 57	1.80	4.04	0.24	0. 55		67.7
	0. 2m³バックホウ								 	
機械埋戻工	砂質土	9. 95	17.64	16. 17	1. 26	2. 95	0.16	0.38		48.5
10000000000000000000000000000000000000	0. 2m³バックホウ								 	
	発生土									
	機械積 AS								 	
残土処分工	4t車	0.57	1.00	0.91	0.30	0.16	0.05	0.02		3. 0
スエペガエ	機械積 土砂								 	
	4t車	13. 91	24. 63	22. 57	1.80	4.04	0.24	0. 55		78.0
下層路盤工	再生切込砕石								 	
	t=20	11. 31	19.96	18. 28	1. 56	3. 12	0.24	0.48		54. 9
上層路盤工	再生粒調砕石								 	
工/官师盆工	t=29				1. 56		0.24			1.8
上層路盤工	再生粒調砕石								 	
工/官师盆工	t=17	11. 31	19.96	18. 28		3. 12		0.48		53. 1
アスファルト舗装工	再生密粒A s								 	
////////	t=5				1. 56		0.24			1.8
アスファルト舗装工	再生密粒A s								 	
//// /// Thill 32 -	t=3	11. 31	19.96	18. 28		3. 12		0.48		53. 1
発生土運搬工 (仮置場)	0. 2m³バックホウ								 	
九工工是版工(灰色物)	4t車									

### 配水管土工延長集計表

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	第 式 数 量	単位
布設	配水管布設部			CIP	DCIP						
NO. 1	一般車道舗装	As	再生密粒	φ 75	φ 75	0.60	1. 20	1.20	1. 29	① 15.00 + ② 3.85	m
布設	配水管布設部			CIP	DCIP						
NO. 2	一般車道舗装	As	再生密粒	φ 75	φ 75	1.00	1. 20	1.20	1.29	① 19.96	m
布設	配水管布設部			CIP	DCIP						
NO. 3	一般車道舗装	As	再生密粒	φ 75	φ 75	1. 20	1. 20	1.20	1.29	① 15.23 15.23	m
不断水	不断水仕切弁部			DCIP						不断水土工1	
NO. 4	一般車道舗装(5-7-7)-15-20	As	再生密粒	φ 75		1. 20	1. 20		1.35	① 1.30	m
不断水	不断水仕切弁部			DCIP						不断水土工2	
NO. 5	一般車道舗装	As	再生密粒	φ 75		1. 20	1. 20		1.35	① 1.30 + ② 1.30 2.60	m
不断水	作業用仕切弁部									作業用土工1	
NO. 6	一般車道舗装(5-7-7)-15-20	As	再生密粒			1. 20			1.20	① 0.20 0.20	m
不断水	作業用仕切弁部									作業用土工2	
NO. 7	一般車道舗装	As	再生密粒			1. 20			1.20	① 0.20 + ② 0.20 0.40	m

既設 CIP75 新設 DCIP75	一般車道舗装 DP=1.20 DP=1.20	配水管布部	设部 延 <del>.</del>	長 =	18. 85	m		NO. 1 布設	
種 別	形状・寸法	第	Į.			į	式	数量	
舗装版切断工	厚15cm以下	18. 85	× 2				=	37. 70	 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m <sup>3</sup> バックホウ Ast=10cm以下	0.60	× 18.	85			=	11.31 r	n²
機械掘削積込工	0. 2m³ バックホウ	( 0.60	× 1.2	24 – (	0.006 ) ×	18. 85	=	13. 91 r	 n³
機械埋戻工	0.2m <sup>®</sup> ハ゛ックホウ 砂質土 0.2m <sup>®</sup> ハ゛ックホウ	( 0.60	× 0.8	39 — (	0.006 ) ×	18. 85	=	9. 95 r	
残土処分工	発生土 機械積 AS 4t車	0.60	× 0.0	)5 × :	 18. 85		=	0. 57 r	m <sup>3</sup>  m <sup>3</sup>
残土処分工	機械積 土砂 4t車	13. 91						13. 91 r	
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm	0.60	× 18.8				=	11. 31 r	
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 17cm	0.60	× 18.8					11. 31 r	
As舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	0.60	× 18.8					11. 31   r	
発生土運搬工(仮置場)	0.2m³ バックホウ 4t車		÷ 0.9						m <sup>3</sup>
	略								
	<u> нД</u>	▼ 掘削		埋原	<b>見し</b> →	※既	改 CIP75控除 t DCIP75控除		m² m²
90, 1	1240		機 械 掘 削 75	再生粒調 砕石RM-4 再生切込 砕石RC-4 埋戻質土	9	200 170 30	<b>1</b> 290		

配水管土工計算 既設 CIP75 新設 DCIP75	一般車道舗装 DP=1.20 DP=1.20	配水管布設部	部 延長	= 19.96	5 m	NO. 2 布設
種別	形状・寸法	算			式	数量
舗装版切断工	厚15cm以下	19.96 ×	2			= 39.92 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m <sup>3</sup> バックホウ Ast=10cm以下	1.00 ×	19.96			= 19.96 m <sup>2</sup>
機械掘削積込工	0. 2m³ バックホウ	( 1.00 ×	1.24	- 0.006) ×	19. 96	= 24.63 m³
機械埋戻工	0.2m <sup>3</sup> ハ y ク ホ ウ 砂質土 0.2m <sup>3</sup> ハ y ク ホ ウ 発生土	( 1.00 ×	0,89	- 0.006) ×	19. 96	= 17.64 m <sup>3</sup>
残土処分工	機械積 AS 4t車	1.00 ×	0.05	× 19.96		= 1.00 m <sup>3</sup>
残土処分工	機械積 土砂 4t車	24. 63				= 24.63 m <sup>3</sup>
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm		19.96			= 19.96 m <sup>2</sup>
	再生粒調砕石					
As舗装工	t= 17cm 再生密粒度アスコン		19.96			= 19.96 m <sup>2</sup>
	t= 3cm 0.2m³ ハ゛ックホウ 4t車	1.00 ×	- 0.90			= 19.96 m <sup>2</sup>
	111/27				No.	
	略	掘削		埋戻し	図 ※既設 CIP75控 ※新設 DCIP75控	
. 90. L	1240	型削積込工 機 板 振 町設 φ 75	& E	再生密粒度 再生粒調 降石RM-40 再生切込 降石RC-40 単戻し用 砂質士	890	

配水管土工計算 既設 CIP75 新設 DCIP75	一般車道舗装 DP=1.20 DP=1.20	配水管布設部	邪 延長	= 15. 23	m	NO. 3 布設
種別	形状・寸法	算			式	数量
舗装版切断工	厚15cm以下	15. 23 ×	2			= 30.46 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m <sup>3</sup> / ックホウ Ast=10cm以下	1.20 ×	15. 23	 ;		= 18.28 m <sup>2</sup>
機械掘削積込工	0. 2m³ バックホウ	( 1.20 ×	1.24	- 0.006 ) ×	15. 23	= 22.57 m <sup>3</sup>
機械埋戻工	0.2m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ 砂質土 0.2m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ 発生土	( 1.20 ×	0.89	- 0.006 ) ×	15. 23	= 16.17 m <sup>3</sup>
残土処分工	機械積 AS 4t車	1.20 ×	0.05	× 15. 23		= 0.91 m <sup>3</sup>
残土処分工	機械積 土砂 4t車	22. 57				= 22.57 m <sup>3</sup>
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm		15. 23			= 18.28 m <sup>2</sup>
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 17cm					
As舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm		15. 23  15. 23			$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$
発生土運搬工(仮置場) 発生土運搬工(仮置場)	0.2m³ ハ゛ックホウ 4t車	÷				= m <sup>3</sup>
	略				·····································	
	略	掘削		埋戻し	<u>                                      </u>	
90, 1. DP=1200	1240	□   日本   日本   日本   日本   日本   日本   日本   日	\$ ±	再生密粒度 再生粒調 砕石RM-40 再生切込 砕石RC-40 単戻し用 砂質土	890 200 170 30 1290 1290	

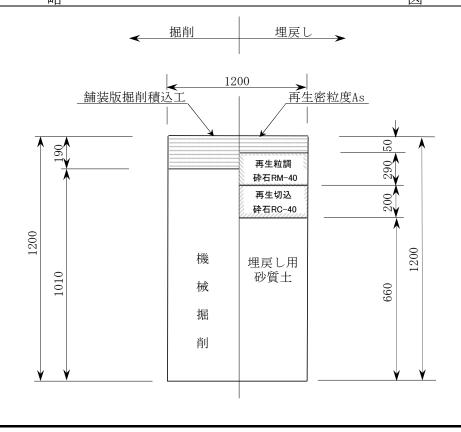
配水管土工計算 既設 DCIP75	—般車道舗装 (5-7-7)-15-20 DP=1.20	不断水仕切弁部	延長 = 1.30 m	7	NO. 4 不断水
種 別	形状・寸法	算		式	数量
舗装版切断工	厚15~30cm以下	( 1.30 +	1. 20 )× 2	=	5.00 m
舗装版破砕・掘削積込工	0.45m <sup>3</sup> バックホウ Ast=15~40cm以下	1. 20 ×	1. 30	=	1.56 m <sup>2</sup>
機械掘削積込工	0. 2m³ バックホウ	( 1.20 ×	1.16 - 0.006) × 1.	. 30 =	1.80 m³
機械埋戻工	0.2m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ 砂質土 0.2m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ 発生土	( 1.20 ×	0.81 - 0.006) × 1.	. 30 =	1.26 m³
残土処分工	機械積 AS 4t車	1. 20 ×	0.19 × 1.30	=	0. 30 m <sup>3</sup>
残土処分工	機械積 土砂 4t車	1.80		=	1.80 m³
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm		1. 30		1. 56 m <sup>2</sup>
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 29cm		1. 30		1. 56 m <sup>2</sup>
As舗装工	再生密粒度アスコン t= 5cm	1. 20 ×	1.30	=	1. 56 m <sup>2</sup>
発生土運搬工(仮置場	0.2m³ ハ゛ックホウ 4t車	÷	0.90		m³
-		掘削	埋戻し 1200 再生密粒度As	図 ※既設 DCIP75控除	0.006 m²
. 60   90   DP=1200	1160	機 械 掘 削	再生粒調 砕石RM-40 再生切込 砕石RC-40 埋戻し用 砂質土	810 290 290 E	
		既設 φ 75	/ '		

配水管土工計算 既設 DCIP75	一般車道舗装 DP=1.20	不断水仕切弁部	延長 = 2.60 m		NO. 5 下断水
	形状・寸法	算	式		数量
舗装版切断工	厚15cm以下	( 2.60 +	1.20 )× 2	=	7.60 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m <sup>3</sup> バックホウ Ast=10cm以下	1.20 ×	2. 60	=	3. 12 m <sup>2</sup>
機械掘削積込工	0. 2m³ ハ゛ックホウ	( 1.20 ×	1.30 - 0.006) × 2.60	=	4.04 m³
機械埋戻工	0. 2m <sup>®</sup> ハ゛ックおり 砂質土 0. 2m <sup>®</sup> ハ゛ックおり 発生土	( 1.20 ×	0.95 - 0.006) × 2.60	=	2.95 m³
残土処分工	機械積 AS 4t車	1.20 ×	0. 05 × 2. 60	=	0.16 m <sup>3</sup>
残土処分工	機械積 土砂 4t車	4. 04	2.00	=	4. 04 m³
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm	1. 20 ×	2. 60	=	3. 12 m <sup>2</sup>
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 17cm		2. 60	=	3. 12 m <sup>2</sup>
As舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	1. 20 ×	2. 60	=	3. 12 m <sup>2</sup>
<b>光</b> 生土運搬工(仮置場)	0.2m³ ハ゛ックホウ 4t車	÷	0.90	=	m³
60_190_1DP=1200	1300	掘削	型	75控除	0.006 m²
_		既設 φ 75			

配水管土工計算股東道舗装/G-7-7)-15-20 作業用仕切弁	部 延長	=	0. 20 m
----------------------------------	------	---	---------

NO.	6
不断。	火

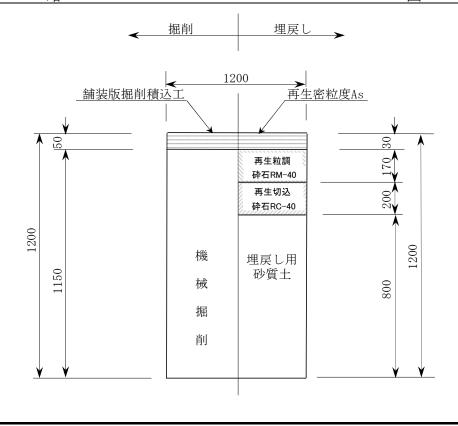
	,										
種別	形状・寸法		算					式	数	量	
舗装版切断工	厚15~30cm以下·	0. 20	×	2				 =	0.	40	 m
舗装版破砕・掘削積込工	0.45m <sup>3</sup> バックホウ Ast=15~40cm以下	1. 20	×	0. 20				=		24	
機械掘削積込工	0. 2m³ バックホウ	1. 20	×	1.01		×	0. 20	=		24	
機械埋戻工	0.2m <sup>3</sup> ハ ックホウ 砂質土 0.2m <sup>3</sup> ハ ックホウ	1. 20	×	0.66		×	0. 20	=		16	
	発生土							=			m³
残土処分工	機械積 AS 4t車	1.20	X	0.19	× 0.20			=	0.	05	m³
残土処分工	機械積 土砂 <u>4</u> t車	0. 24						=	0.	24	m³
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm	1. 20	×	0. 20				 =	0.	24	m²
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 29cm	1. 20	×	0. 20				=	0.	24	m²
As舗装工	再生密粒度アスコン t= 5cm	1. 20		0. 20				=		24	
発生土運搬工 (仮置場)	0.2m³ バックホウ 4t車		÷	0.90				=			m³
	<u> </u>							図	1		



配水管土工計算	一般車道舗装 作業用仕切弁部	延長	=	0.40 m
---------	----------------	----	---	--------

NO.	7
不断。	火

種別	形状・寸法	复	草					式	数	量
舗装版切断工	厚15cm以下									
		0.40	X	2				=	0.	80 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m <sup>3</sup> バックホウ Ast=10cm以下	1. 20	×	0.40				=	0	48 m²
		1.20		0.10					0.	10 111
機械掘削積込工	0. 2m³ ハ゛ックホウ	1. 20	X	1. 15		×	0.40	=	0.	55 m³
	0. 2m³ ハ゛ックホウ									
機械埋戻工	砂質土 0.2m³ バックホウ	1. 20	X	0.80		×	0. 40	=	0.	38 m³
	発生土							=		 m³
₩ [. kn 八丁	機械積 AS									
残土処分工	4t車	1. 20	X	0.05	× 0	. 40		=	0.	02 m³
残土処分工	機械積土砂									
	4t車 再生切込砕石	0. 55						=	0.	55 m³
下層路盤工	t= 20cm	1. 20		0.40				=		48 m²
[ 豆 ng éu 子	再生粒調砕石	1.20		0. 10					0.	10 111
上層路盤工	t= 17cm	1. 20	X	0.40				=	0.	48 m²
As舗装工	再生密粒度アスコン									
	t= 3cm 0.2m³	1. 20	×	0.40				=	0.	48 m²
発生土運搬工 (仮置場)	4t車			0.90				=		 m³
	·			*****						
	略							図		



## 処分費

現場発生品運搬

名称	計算書	数量	
処分費 撤去管処分量 収集運搬重量 収集運搬車両, 回数	※下表、〔撤去管処分量〕より <u>0.358㎡ ]</u> ※下表、〔撤去運搬重量〕より <u>0.638 t</u> ] 運搬車両は2t車とする	0. 36 0. 638	m <sup>°</sup> t
	運搬車両 : 2t車 ( 0.638 ÷ 2.0 = 0.319)	1	□

### 撤去管処分量算定表

[撤去管処分量]

\1000 P									
口径	既設管 外径	単位 撤去量		撤去管撤去延長(m)					
	(m)	$(m^3/m)$	(1)	2				計	(空m <sup>®</sup> )
$\phi$ 75	0.089	0.006	49. 96	3. 85				53. 81	0. 323
				į				0.00	0.000
					į			0.00	0.000
				į	Ì			0.00	0.000
計				-					0. 323

〔撤去管,撤去運搬重量〕

口径	管長	重量	単位 重量	撤去管運搬重量				
	(m/本)	(kg/本)	(kg/m)	撤去延長(m)×単位重量(kg/m)				
φ75			11.73	53.81 × 11.73 = 631.19kg = 0.631t				
φ100			15.09	0.00 × = =				
φ 150			23.73	0.00 × = =				
				x = =				
計				撤去管総重量 = 0.631t				

[撤去管処分量]

<u>_ L1</u>	敗ム目	<u> </u>									
	□径	既設管 外径	単位 撤去量		撤去管撤去延長(m)						
		(m)	$(m^3/m)$	仮給水	既設給水管				計	(空m³)	
	<b>⊅</b> 13	0. 015	0.001		6. 90				6. 90	0. 007	
Ç	<b>⊅</b> 20	0.027	0.001	28. 00					28.00	0. 028	
									0.00	0.000	
									0.00	0.000	
	計									0. 035	

〔撤去管,撤去運搬重量〕

口径	管長	重量	単位 重量	撤去管運搬重量			
	(m/本)	(kg/本)	(kg/m)	撤去延長(m)×単位重量(kg/m)			
φ13.			0.34	$6.90 \times 0.34 = 2.35 \text{kg} = 0.002 \text{t}$			
$\phi$ 20			0.18	$28.00 \times 0.18 = 5.04$ kg = $0.005$ t			
				x = =			
				x = =			
計				撤去管総重量 = 0.007t			

残土処分工 アスファルト塊

名 称	計算	書	数量
配水管土工	※〔配水管土工集計表75〕より	3. 000 m	3.000 m3
本設給水土工	※〔本設給水土工集計表〕より	0. 040m	0.040 m3
仮設給水土工	※〔仮設給水土工集計表〕より	<u> </u>	1.100 m3
本復旧工	※〔舗装本復旧集計表〕より	11.800m <sup>2</sup>	11.800 m3
運搬量			16 m3
処分量	$16.00 \times 2.35  \text{m}3/\text{t}$		38 t

残土処分工 残土

名 称	計算	書	数量
配水管土工	※〔配水管土工集計表75〕より	[ 67.700m ]	67. 700 m3
<b>本設稿水工工</b>	※ 【本設給水工工集計表】より	H - 0.070111	0.870 m3
仮設給水土工 運搬量	※〔仮設給水土工集計表〕より	<u>4. 500 m</u> _ ;	4.500 m3 73 m3
理版里 処分量			73 m3 73 m3

## 本 設 給 水

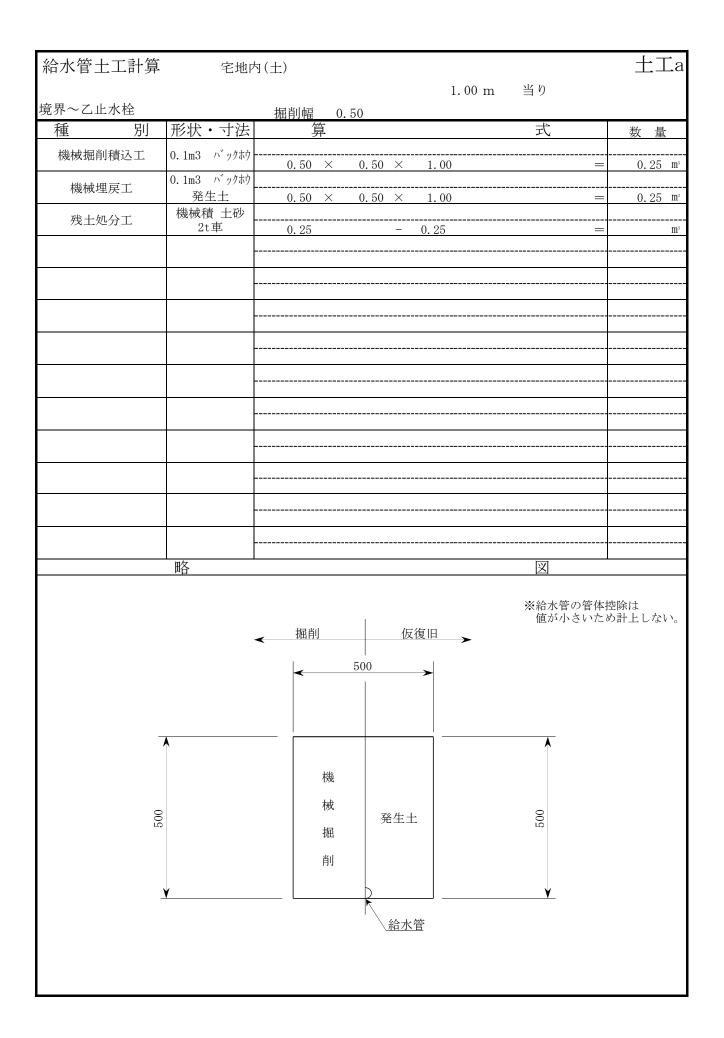
本設給水箇所数

T 10A	給水篋	1// 1 3/														
合水管							I									
給水				サドル付	き分水栓		道	路内給水		(m)				宅内給水		
14/11		条件				材料		管	種			内標準給水				トの給水工
No.	本管管種	本管径	取出管径	01P φ 15 × ( φ 25 × φ	DIP φ 75 × φ 25	(φ20×φ	PP φ 20	PP φ 25			メーター 接続	止水栓 接続	境界 接続	金属継手 追加	その他	概要
				9/1	7	5/1)					25474	25474	53704	227411		
1	鋳鉄管	φ 75	φ 20	1			1.5				1					
	合	<del>함</del>		1			1.5				1					

給水管土工集	計表					送內	· 141				7.	z.th	ال مال	→V +⟨V \	П=0	<u> </u>	- 北京 平	п	少	т. /	1 L →lv →	₩ <sub>a</sub> \	П=0	9 1	+++ <del>-</del> +-	i 朱山 「		T
				m当り	数量	道路	171	全体	数量		1 3		(〜上	小性)	н=0.	5、機材		Ü	モ		り数量	全~)	н=0.		く刀	問		
項目	形状・寸法	単位	砂利	il]	A:		砂利	테	A	is	土・砂	∜l Co	As	その他	土・砂利			その他 :	土・砂利	Со	As	その他	土・砂利			その他	合計	積算数量
					土工c	土工d		延:	長		土工	a				延長			±Ιb					页	長			
			<u> </u>		1.00	1.00			1. 20	0. 30	1.00				0.5m				1.00				4.9m					
	As15cm以下	m													ļ							ļ	ļ	ļ				
舗装版切断工	Co15cm以下	m			2.00	2.00			2. 40	0.6																	3.00	3, 0
	0.10m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ																											
舗装版直接掘削積込工	Ast=10cm以下	m²			0.50	0.50			0.60	0. 15																	0. 75	0.8
構造物とりこわし工	人力 無筋Co	m³																										<u></u>
機械掘削積込工	0. 1m° ハ゛ックホウ	m³			0. 58	0. 59			0. 70	0. 18	0. 25				0. 13												1. 00	1. 0
人力掘削積込工	人力	$ m m^3$																	0.09				0.44				0. 44	0. 4
	0. 1mºハ゛ックホウ	m³													<u> </u>				0.09			<u> </u>	0.44	<u> </u>				
機械埋戻工	砂質土 0.1mºバックホウ				0.40	0.40			0.48	0.12																	0.60	0.6
	発生土	m³									0. 25				0. 13												0. 13	0.1
人力埋戻工	発生土	$ m m^3$									<del> </del>				+				0.09				0. 44	<del></del>			0. 44	0. 4
路盤工 (宅内)	再生切込砕石 t= 10cm	m²																										1
下層路盤工	再生切込砕石	m²																										
	t= 20cm 再生粒調砕石				0.50	0.50			0.60	0. 15																	0. 75	0.8
上層路盤工	t= 10cm	m²			0.50	0.50			0.60	0. 15																	0.75	0.8
アスファルト舗装工	再生密粒A s	m²				0.50					<b></b>				<b>_</b>								<b></b>	ļ				
コンクリート工	t= 5cm	m³			0.50	0. 50			0.60	0. 15					<u> </u>												0. 75	0.8
.,,,,,	t= 10cm														1													1
																						1						
	残土運搬処分	m³			0, 58	0. 59			0, 70	Λ 10													<b></b>				0, 87	
	ガラ運搬処分	m³			0. 56	0.59																	<u> </u>					処分エへ
	(As) ガラ運搬処分				0.03	0.02	+		0.03	0.01				1	1						-	1	1	<del>                                     </del>	<del>                                     </del>	+ +	0.04	処分エヘ
処分工	(Co)	m³													<u> </u>								<b>†</b>	<b>†</b>		<u> </u>		処分工へ
232	As濁水運搬処分 t= 3cm	m				2. 0				0. 60					<del>-</del>								<del> </del>	<del></del>		<del> </del>	0. 60	30 L to was to be
	As濁水運搬処分	m	ļ			2.0				0.00	<u> </u>				<u> </u>							<b></b>	<b></b>	<u> </u>		<b> </b>		湯水処理計算書へ
	t= 5cm Co濁水運搬処分	111			2.0		+		2. 40					1	1						-	1	1	<del>                                     </del>	<del>                                     </del>	+ +	2. 40	湯水処理計算書へ
	t= 10cm	m									<b>†</b>	+			†						t	<b></b>	†	†		<del> </del>		†

### 本設給水土工延長

給水管布		上处长		道路	8内		宅内(~	小水栓)	H=0 5	機械掘削	字内 (止	·水栓~)	H=0 3	人力掘削
-	水栓番号		砂利	,EP	н ,	As	土・砂利		As	1	土・砂利		As	その他
NO.	小任留 勺		1127FI		- T			- 00	AS	-C 07IE		CO	AS	-C 071E
					土工c	土工 d	土工a				土工 b			
-	0.40				1.0	0.0	0.5				4.0			
1	249				1. 2	0.3	0.5				4.9			
-														
														<u> </u>
A≢J.														
合計					1. 2	0. 3	0. 5				4. 9			



給水管土工語	計算	宅地内	可(土)								土工	b
→ .I . I. I	<b>.</b>	DT -11. 66					1.00	) m	当り			
乙止水栓〜メー 種	ッー 別	〜既設官  形状・寸法	掘削幅	<u>0.</u> 算	30				式		₩. ⊟	
				<del>异</del>					I(		数量	
人力掘削積込	上	人力	0.30	×	0.30	×	1.00			=	0.09	m³
人力埋戻工		発生土	0.30		0. 30	×	1 00				0.09	
残土処分工		機械積 土砂										
		2t車	0.09			- (	). 09			=		m <sup>3</sup>
		•										
		-										
		略							図			
									<b>&gt;</b>	筆の管体控	四个1十	
			I 11						値がん	小さいため	計上しない	, \ <sub>0</sub>
		•	≺ 掘肖	[]		仮復	<u>∷⊞</u> →					
			<b>~</b>		300		>					
	-	<b>A</b>					$\neg$					
				人								
	300			力	₹	生土			300			
	3(			掘	71	i <del>T</del> . L.			3(			
				削								
	-	Υ			+				Ψ_			
					, /	給水管						

給水管土工計算

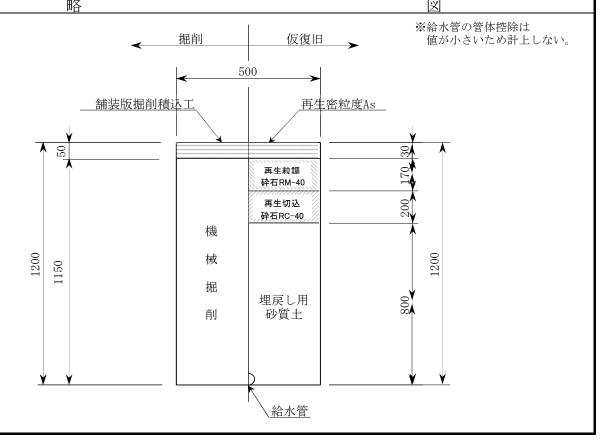
メーター接続

延長 = 1.00 m

※給水件数1件まとめ

土工 c

As舗装(DP=1.20)		掘削幅 0.50	1箇所当たり
種別	形状・寸法	算	式数量
舗装版切断工	厚15㎝以下	1.00 × 2	= 2.00
舗装版直接掘削積込	入工 Ast=10cm以下	0.50 × 1.00	= 0.50
機械掘削積込工		0.50 × 1.15 × 1.00	= 0.58
機械埋戻工	0.1m3 バックホウ 砂質土	0.50 × 0.80 × 1.00	= 0.40
残土処分工	機械積 AS 2t車	0.50 × 0.05 × 1.00	= 0.03
残土処分工	機械積 土砂 2t車	0. 58	= 0.58
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm	0.50 × 1.00	= 0.50
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 17cm	0.50 × 1.00	= 0.50
アスファルト舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	0.50 × 1.00	= 0.50
			図



給水管土工計算

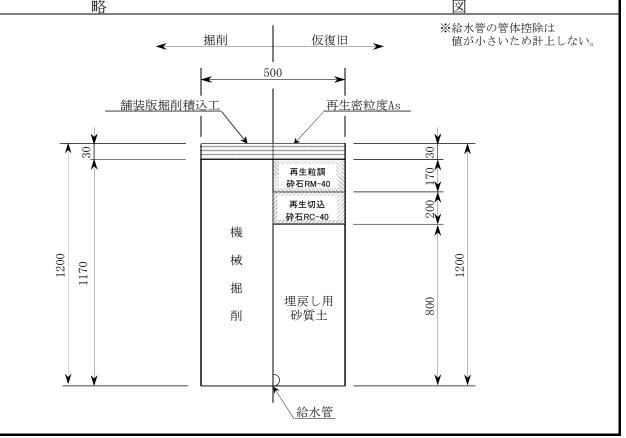
仮復旧部掘削

延長 = 1.00 m

※給水件数1件まとめ

土工 d

As舗装(DP=1.20)		掘削幅 0.50		1箇所当たり
種別	形状・寸法	算	式	数量
舗装版切断工	厚15cm以下	1.00 × 2	=	2.00 m
舗装版直接掘削積込工	Ast=10cm以下	0.50 × 1.00	=	0.50 m²
機械掘削積込工	0. 1m3 ハ ックホウ	0.50 × 1.17 × 1	1.00 =	0.59 m³
機械埋戻工	0.1m3 バックホウ 砂質土	0.50 × 0.80 × 1	1.00 =	0.40 m <sup>3</sup>
残土処分工	機械積 AS 2t車	0.50 × 0.03 × 1	1.00 =	0.02 m³
残土処分工	機械積 土砂 <u></u> 2t車	0. 59	= =	0.59 m³
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm	0.50 × 1.00	=	0.50 m <sup>2</sup>
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 17cm	0. 50 × 1. 00	=	0.50 m <sup>2</sup>
アスファル・舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	0.50 × 1.00	=	0.50 m²
	怄		ত্য	



# 仮 設 給 水

仮設給水材	料集計表			 
名称	形状寸法	単位	給水①	数量
サドル分水栓 分止水栓用継手付 ポリエチレン管	DIP用 φ75×(φ25×20)	個	1	1
2層管軟質	φ 20	m	28. 0	28.0
SKX銅管用異種ソケット	P20×Cu①13	個	1	1
閉栓キャップ (分・止水栓用)	φ 25	個	1	1

### 仮設給水労務数量

名称	形 状・寸 法	単位	数量	備考
仮設給水設置				
分水栓建込み工	$\phi$ 75 $\times$ ( $\phi$ 25 $\times$ $\phi$ 20)	箇所	1	
仮設ポリエチレン管布設工	φ 20	m	28. 0	
銅管(ポリエチレン管)切断工	φ 20	П	1	
仮設ポリエチレン管継手工	φ 20	口	1	
仮設ポリエチレン管継手工	φ 13	口	1	
仮設給水撤去				
仮設ポリエチレン管撤去工	φ 20	m	28. 0	
撤去管切断工(PP)	φ 20	П	5	28.0m÷6.0m/箇所
閉栓(分水栓キャップ設置)	φ 25	口	1	

土工集計表

1	<i>~</i>	===	~~		٦
•	<i>1</i> 1→	=/_	7/~	-m	
١.	1/X	пX	給	/IN	

(仮設給水)						米川4	`			
					数	量				
				設置	置工	撤去	江			
工種	細		単位	サドル部	一般部	キャップ止め	一般部	合計	備	考
舗装版切断工	厚15cm以 <sup>-</sup>	下	m	2.00	56. 00			58. 0		
舗装版直接掘削 積込工	0.10m3/^゙ッ/ Ast=10cm以	カホウ	m²	0. 50	14. 00	0. 50	14. 00	29. 0		
機械掘削積込工										
機械埋戻工	0.10m3 ハッ		m3	0.61	3. 50	0.62	3. 78	8. 5		
機械埋戻工	砂質土 0.10m3 バッ	ックホウ	m3			0.44		0.4		
	発生土 機械積 A		m3	0.44				0.4		
残土処分工	2 t 車	た	m3	0.03	0.70	0.02	0.42	1.1		
	機械積 土 2t車		m3	0.12		0.62	3. 78	4. 5		
下層路盤工	再生切込砕 t=10cm		m²				14. 00	14. 0		
76711111	再生切込碎 t=20cm	岩石	m²			0. 50		0.5		
上層路盤工	再生粒調砕 t=17cm	岩石	m²			0. 50	14. 00	14. 5		
	発生路盤 t=27cm	才	m³		3. 78	0.00	11.00	3. 7		
路盤工	発生路盤	才		0.10	3.70					
アスファルト舗装工	t=37cm 再生密粒D		<u>m³</u>	0.19				0.1		
発生土運搬工(仮置場)	As t = 3ci		m²	0.50	14. 00	0.50	14. 00	29. 0		
元工工座刚工(以巨勿)	2t車		m³	0.49				0.4		

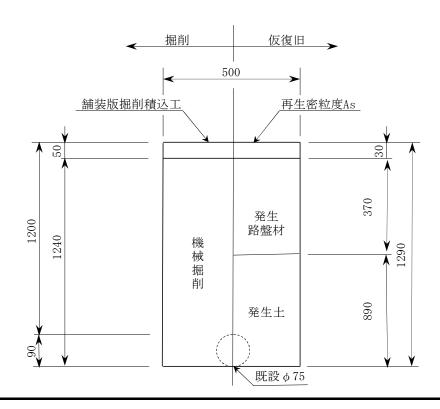
仮設給水管土工計算 延長 = 既設 DCIP φ 75 DP=1.20

1.00 m

サドル取出し部

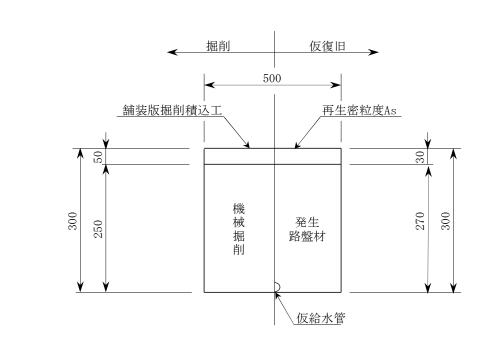
種別	形状・寸法	第	Ĺ					式		数	量	
舗装版切断工	厚15cm以下	1.00	×	2					=	2.	00	 m
舗装版直接掘削積込工	0.10m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ Ast=10cm以下	0. 50	X	1.00					=	0.	50	m
機械掘削積込工	0. 1m³ バックホウ	( 0.50	X	1. 24		0.006) ×	1.00		=	0.	61	m
機械埋戻工	0.1m³ バックホウ 発生士	( 0.50	×	0.89		0.006) ×	1. 00		=	0.	44	m
残土処分工	機械積 AS 2t車	0. 50	×	0.05	×	1.00			=		03	
/X工だり工	機械積 土砂 2t車	0. 61		0.49					=	0.	12	m
路盤工	発生路盤材 t=37	0. 50	×	0. 37					=	0.	19	m
アスファルト舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	0. 50	×	1.00					=	0.	50	m
発生土運搬工(仮置場)	0.1m³ バックホウ 2t車	0. 44	÷	0. 90					=	0.	49	m
	<u></u> 略	I.						図				_

※ φ 75控除 0.006 m²



仮設給水管土工計算		延長	=	28.00 m	一般部 (仮設設置時)
	H=0.30				

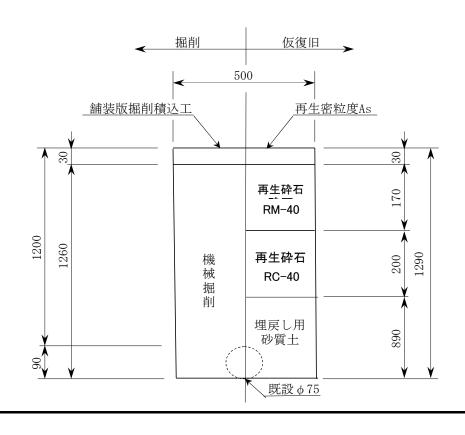
種別	形状・寸法	貨	〔					式		数	量
舗装版切断工	厚15cm以下	28. 00	×	2					=	56.	00 m
舗装版直接掘削積込工	0.10m <sup>3</sup> バックホウ Ast=10cm以下	0. 50		28. 00					=		00 m
機械掘削積込工	0. 1m³ バックホウ	0. 50		0. 25			×	28. 00	=		50 m
残土処分工	機械積 AS 2t車	0. 50	×	0.05	×	28. 00			=		70 m
路盤工	発生路盤材 t=27	14. 00	×	0. 27					=	3.	78 m
アスファルト舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	0. 50		28. 00					=		00 m
	<u>l</u> 略	<u> </u>						义			



仮設給水管土工計算 延長 =  $1.00 \,\mathrm{m}$  サドルキャップ止め 既設  $\mathrm{DCIP}\,\phi\,75$   $\mathrm{DP=1.20}$ 

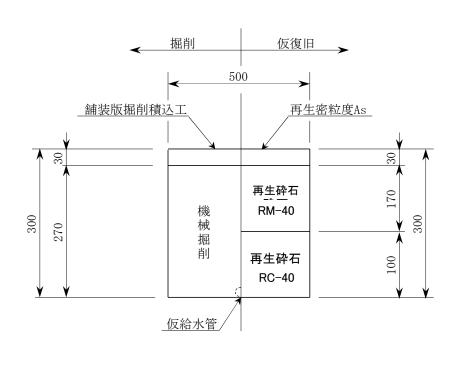
種別	形状・寸法	算		式		数量
舗装版切断工	厚15㎝以下					
舗装版直接掘削積込工	0.10m <sup>3</sup> バックホウ Ast=10cm以下	0.50 ×	1.00		=	0.50 m²
機械掘削積込工	0. 1m³ ハ ックホウ	( 0.50 ×	1.26 - 0.006)	× 1.00	=	0.62 m³
機械埋戻工	0.1m <sup>®</sup> ハ゛ックホウ 砂質土	( 0.50 ×	0.89 - 0.006)	× 1.00	=	0.44 m³
残土処分工	機械積 AS 2t車 機械積 土砂	0.50 ×	0.03 × 1.00		=	0.02 m³
	2t車	0.62			=	0.62 m³
下層路盤工	再生切込砕石 t= 20cm	0.50 ×	1. 00		=	0.50 m <sup>2</sup>
上層路盤工	再生粒調砕石 t= 17cm	0.50 ×	1.00		=	0.50 m²
アスファルト舗装工	再生密粒度アスコン t= 3cm	0.50 ×	1. 00		=	0.50 m²
発生土運搬工(仮置場)	0.1m³ ハ ックホウ 2t車	÷	0. 90		=	m <sup>3</sup>
	略			図	<u> </u>	

**※** φ 75控除 0.006 m²



仮設給水管土工計算		延長	=	28. 00 m	一般部	(仮設撤去時)
	H=0.30					

種別	形状・寸法	算	式	数量
舗装版切断工	厚15cm以下			
舗装版直接掘削積込工	0.10m <sup>3</sup> バックホウ Ast=10cm以下	0.50 × 28.00	=	14.00 m <sup>2</sup>
機械掘削積込工	0. 1m³ ハ゛ックホウ	0.50 × 0.27	× 28.00 =	3.78 m³
残土処分工	機械積 AS 2t車 機械積 土砂	0.50 × 0.03 ×		0.42 m³
下層路盤工	2t車 再生切込砕石	3. 78	=	3.78 m³
上層路盤工	t= 10cm 再生粒調砕石	0.50 × 28.00	=	14.00 m <sup>2</sup>
アスファル舗装工	t= 17cm 再生密粒度アスコン	0.50 × 28.00	=	14. 00 m <sup>2</sup>
·	t= 3cm	0.50 × 28.00	=	14.00 m <sup>2</sup>
	略		図	



# 舗 装 本 復 旧

# 舗装本復旧計算

	形状・寸法	 算	式	₩. <b>月</b> .
			Τ(	数量
舗装版切断工	厚15cm以下	<u>一般車道</u> 81. 40	=	81.4 m
44)H. I. T.		577-15-20		01. 1
舗装版切断工	厚15cm~30cm以下	16. 2	=	16.2 m
舗装版直接掘削積込工	0.20m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ	一般車道		
· 一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一一	Ast=10cm以下	170.3	=	170.3 m <sup>2</sup>
舗装版破砕・掘削積込工	0. 45m <sup>3</sup> ハ゛ックホウ	577-15-20		
	Ast=15~40cm以下	25. 4	=	25.4 $m^2$
		掘削部(本管・給水・仮給水)	影響部	
	機械積 AS		102.3 × 0.05 = 駅郷立	7.2 m³
残土処分工	1残/成/頁 AS 4t車	<u>掘削部(本管)</u>	影響部 23.6 × 0.19 =	4.6 m³
		1.0 /\ 0.00		4. O III
			合計 =	11.8 m³
不陸整正工	1.8m以上	一般車道 577-15-20		
小座歪工工	補足材2cm	170.3 + 25.4	=	195.7 m²
基層工(機械施工)	再生粗粒As	577-15-20		
2/6 2 (//////22)	t=7cm, プライム	25. 4	=	25.4 m <sup>2</sup>
中間層工(機械施工)	再生粗粒As	577-15-20		
	t=7cm,タック 再生密粒As	25. 4	=	25.4 m <sup>2</sup>
表層工(機械施工)	中生名和AS t=5cm, タック	577-15-20 25. 4		25. 4 m <sup>2</sup>
	再生密粒As			20.4 III
表層工(機械施工)	t=5cm, プライム	170. 3	=================================	170. 3 m²
	黄線	消火栓		11010
	W = 15cm	7. 50	=	7.5 m
	白線	1.10 + 4.10		
路面標示	W=15cm		=	5.2 m
PH III M. 1	白線	1.00 × 6箇所		
	W=30cm 白線		=	6.0 m
	日禄 W=45cm	3.50 + 2.80		
	W — 45CIII	「止まれ」	=	6.3 m
文字・記号・矢印	白線	8.00 × 1箇所		8.0 m
		0.00 八 1回//		0.0

# 濁 水 処 分

### 濁水処理量の算出

### ①基本条件

	濁水処理量					
舗装切断厚	$(m^3/100m)$	$(m^3/m)$				
t=5cm	0.130	0.0013				
t=10cm	0.240	0.0024				
t=15cm	0.350	0.0035				
t=20cm	0.460	0.0046				
t=25cm	0.570	0.0057				
t=30cm	0.680	0.0068				
t=35cm	0.790	0.0079				
t = 40 cm	0.900	0.0090				

### ※左表に該当しない場合

舗装厚① 舗装厚② 舗装厚② 舗装厚○ 舗装厚= 3cm , 左表り t=5cm の値を基準に算出する。
濁水処理量② t=5cm : [0.130] m³/100m 濁水処理量① : [ m³/100m・・・※舗装厚5.0cm未満は空白となります
②   ①   濁水処理量②     濁水処理量=   ( 0.130 - ) × 3 / 5 + = 0.078
$= \boxed{0.078}  \text{m}^3/100 \text{m} \rightarrow \rightarrow \boxed{0.0008}  \text{m}^3/\text{m}$
<u>舗装厚① 舗装厚②</u> 舗装厚= <u>19cm</u> , 左表り <u>t=15cm</u> t=20cmの値を基準に算出する。
濁水処理量② t=20cm : 0.460 m³/100m 濁水処理量① t=15cm : 0.350 m³/100m・・・※舗装厚5.0cm未満は空白となります
② ①
$= \boxed{0.438}  \text{m}^3/100 \text{m} \rightarrow \rightarrow \boxed{0.0044}  \text{m}^3/\text{m}$
舗装厚=, 左表り <u>舗装厚① 舗装厚②</u> の値を基準に算出する。
濁水処理量② : m³/100m 濁水処理量① : m³/100m・・・※舗装厚 <b>5.0cm未満は空白となります</b>
②   ①   濁水処理量②     濁水処理量=   (   —   )   ×   /   5   +   =

### ②濁水処理量、台数の算出

「舗装切断数量〕

【	頭						
種 別		舗装切り	<u> </u>				
1里 加	t=3cm	t=5cm	t=19cm				
本設φ75		116.40	5.40				
平取 Φ 13							
給水管	0.60	2.40					
仮設給水管		58.00					
設置•撤去							
舗装本復旧		81.40	16.20				
加及干及旧							
<b>⇒</b> [.	0.00	050.00	01.00				
計	0.60	258.20	21.60				

[濁水処理量]

[倒小处垤里]			
種別	舗装切断長 <b>A</b> (m)	濁水処理量 <b>B</b> (m³/m)	総濁水処理量 A×B (m³)
t=3cm	0.60	0.0008	
t = 5 cm	258.20	0.0013	0.336
t=19cm	21.60	0.0044	0.095
計			0.431

よって、上表より「濁水処理量」は

0.431 m となる

〔濁水運搬台数〕1台=1.666㎡

0.431 m³ ÷ 1.666 m³/台 = 0.259台

= 1 台

## 処分先

### 処分先

AS,CO殼

住所 : 飯能市芦苅場475

名称 : (株)丸宮 DID : あり

距離 : 5.1 km

建設発生土

住所 : 青梅市成木5-1390

名称 : UCR(才)

DID : あり

距離 : 9.1 km





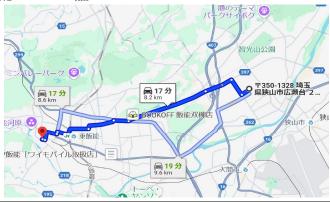
#### As濁水

住所 : 狭山市広瀬台2-12-13

名称 : 大丸商事(株

DID : あり

距離 : 8.2 km



#### 現場発生品

(生所 : 飯能市小岩井709-1 名称 : 小岩井浄水場

DID : あり

距離 : 5.2 km



## 日数計算

### 開削工事日数算定表

分類	工種	種別	規格	施工量		作業量		実日数	備考
/ J / JR		舗装版切断工	As t=15cm以下	58.00	m	11 / 1	m/日	/\ H 9A	埼玉土木積算基準 P.265
	仮設本管	仮設給水布設工	φ 20	28.00			m/日		水道事業実務必携 P.86
	仮設給水管	舗装版掘削積込工	As t=10cm以下 (BH0.10m3)	14.50			m <sup>2</sup> /日		水道事業実務必携 P. 169
	布設工	機械掘削積込工	BH0.10m3	4.11	$m^2$		m³/日		水道事業実務必携 P. 162
		機械埋戻工	BH0.10m3	0.44	$m^3$		m³/日		水道事業実務必携 P. 165
	仮設布設時	表層工	As t=5cm以下	14.50	$m^2$		$m^2/ \exists$		水道事業実務必携 P. 179
仮設	仮復旧工	路盤工	2層 1.8m未満	14.50			$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P.171
1/X riX		仮設給水撤去工	φ 20	28.00	m		m/日		水道事業実務必携 P. 86
	仮設本管 仮設給水管	舗装版掘削積込工	As t=10cm以下 (BH0.10m3)	14.50	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P.169
	撤去工	機械掘削積込工	BH0.10m3	4.40			m <sup>3</sup> /日		水道事業実務必携 P.162
		機械埋戻工	BH0.10m3	0.44	$m^3$		m <sup>3</sup> /日		水道事業実務必携 P.165
	/c==0.46/n+	表層工	As t=5cm以下	14.50	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P.179
	仮設撤去時 仮復旧工	下層路盤工	1層 1.8m未満	14.50	$m^2$		m <sup>2</sup> /日		水道事業実務必携 P.171
		上層路盤工	2層 1.8m未満	14.50	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P.171
		舗装版切断工	As t=15cm以下	116.40	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.265
		舗装版切断工	As t=15cmを超え30cm以下	5.40	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.265
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As t=10cm以下 (BH0.20m3)	53.10	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P.169
		舗装版破砕	As t=15cmを超え40cm以下	1.80	$m^2$		$m^2/ \Box$		埼玉土木積算基準 P.264
		舗装版掘削積込	As t=15cmを超え40cm以下	1.80	$m^2$		$m^2/ \Box$		埼玉土木積算基準 P.264
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.20m3	67.70	$m^3$		m <sup>3</sup> /日		水道事業実務必携 P. 162
新設管	埋戻工	機械埋戻工	BH0.20m3	48.50			m³/∃		水道事業実務必携 P.165
材取官		管布設工	DIP φ 75	53.10			m/日		水道事業実務必携 P. 53
	管布設工	管継手工(直管)	DIP φ 75	13	口		口/日		水道事業実務必携 P. 58
	官和政上	管継手工(異形管)	DIP φ 75	3	口		口/日		水道事業実務必携 P.58
		管継手工(G-Link)	DIP φ 75	7	口		口/日		水道事業実務必携 P.58
	仮復旧工	表層工	As t=5cm以下	54.90	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P. 179
		下層路盤工	1層 1.8m未満	54.90	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P. 171
		上層路盤工	2層 1.8m未満	54.90	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P.171
既設管・	既設管撤去	既設管撤去工	DIP φ 75	53.10			m/日		水道事業実務必携 P.53
外以日	既設管接続工	既設管接続工	既設接続箇所	3	箇所		箇所/日		
簡易	簡易仕切弁 設置・撤去工	不断水簡易仕切弁設置工	DIP φ 75用	3	箇所		箇所/日		
仕切弁									
小穴掘削	小穴掘削工	仕切弁筐撤去工	既設	0	箇所		箇所/日		
-1-7-71円円引	-1.\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	消火栓·室撤去工	既設	0	箇所		箇所/日		
	給水管切替工	給水管取出し・布設	※仮給水含む	2	件		件/日		
	舗装版取壊工	舗装版切断工	As t=15cm以下	3.00	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.265
	1111.22/10.44/32.11	舗装版掘削積込工(宅内含む)	As t=10cm以下 (BH0.10m3)	0.70	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P. 169
	機械掘削工	機械掘削積込工	BH0.10m3	0.80	$m^3$		$m^3/ \exists$		水道事業実務必携 P.162
給水管		人力掘削		0.40	$m^3$		m <sup>3</sup> /日		埼玉土木積算基準 P.167
	埋戻工	機械埋戻工	BH0.10m3	0.60	$m^3$		$m^3/ B$		水道事業実務必携 P.165
	4次上	人力埋戻工		0.40	$m^3$		m <sup>3</sup> /日		水道事業実務必携 P.165
		表層工	As t=15cm以下	0.70	$m^2$		$m^2/ \exists$		水道事業実務必携 P.179
	仮復旧工	下層路盤工	1層 1.8m未満	0.70	$m^2$		$m^2/ \Box$		水道事業実務必携 P.171
		上層路盤工	2層 1.8m未満	0.70			m <sup>2</sup> /日	<u> </u>	水道事業実務必携 P.171
		舗装版切断工	As t=15cm以下	81.40	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.265
		舗装版切断工	As t=15cmを超え30cm以下	16.20	m		m/日		埼玉土木積算基準 P.265
	舗装版取壊工	舗装版掘削積込工	As t=10cm以下 (BH0.20m3)	170.30	$m^2$		m <sup>2</sup> /日		水道事業実務必携 P. 169
		舗装版破砕	As t=15cmを超え40cm以下	25.40			$m^2/ \Box$		埼玉土木積算基準 P.264
4出壮士/年		舗装版掘削積込	As t=15cmを超え40cm以下	25.40	$m^2$		$m^2/ \Box$		埼玉土木積算基準 P.264
舗装本復 旧	舗装復旧工	不陸整正工	1.8m以上	195.70	$m^2$		m <sup>2</sup> /日		水道事業実務必携 P.173
	舗装復旧工	As舗装工(車道) 機械	As t=7cm以下 幅員1.4m以上3.0m以下	195.70	$m^2$		$m^2/ \exists$		埼玉土木積算基準 P.251
			実線 W=45cm	6.30	m		m/日		土木工事標準単価 P.3
		区画線工	JC/MK VV TOCHI		1		1	1	ĺ
	区画绝工	区画線工	実線 W=30cm	6.00	m		m/∃		土木工事標準単価 P.3
	区画線工			6.00 12.70			m/日 m/日		土木工事標準単価 P.3 土木工事標準単価 P.3
	区画線工	区画線工	実線 W=30cm		m				
	区画線工合計	区画線工	実線 W=30cm 実線 W=15cm	12.70	m		m/ 🖯	15.4	土木工事標準単価 P.3