

工種：土工

集計表

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
土工			
掘削工			
床掘	フトン箆土工集計表	7.65	m3
掘削(工事用道路)	土工数量計算書より	541.20	m3
掘削(採取土)	土工数量計算書より	628.50	m3
	切土計	1177.35	m3
	掘削(工事用道路)由来の土については仮置場に運搬の後、施工箇所(盛土箇所)に運搬するため、逸散10%を見込み、切土計としては以下の通りとする。		
	切土計 (逸散10%考慮後) ※残土算定、小運搬時に考慮	1123.23	m3
盛土工			
盛土	土工数量計算書より	989.30	m3
埋戻し	フトン箆土工集計表	3.25	m3
	盛土計	992.55	m3
	土量補正 $992.55 \times \text{補正係数} 1.11 = 1101.73$	1101.73	m3
盛土面整形	土工数量計算書より		
	法面勾配補正 (法勾配1:2.0)		
	左岸 補正係数1.118 × 70.30m2	78.60	m2
	右岸 補正係数1.118 × 41.50m2	46.40	m2
	計	125.00	m2
基面整生	フトン箆土工集計表	7.92	m2
残土処理	切土計－盛土計 $1123.23 - 1101.73 = 21.50$	21.50	m3

計算対照名称		盛 土    下流側線						盛 土    上流側線			
測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	体 積	摘 要
NO. 0		0. 0				NO. 0+3. 0B		0. 0			
	2. 00		0. 00	0. 0			8. 90		15. 40	137. 1	
NO. 0+2. 0		0. 0				NO. 0+11. 9B		30. 8			
	0. 00		1. 45	0. 0			4. 20		31. 90	134. 0	
〃		2. 9				NO. 0+16. 1		33. 0			
	6. 00		13. 45	80. 7			0. 00		40. 25	0. 0	
NO. 0+8. 0		24. 0				〃		47. 5			
	3. 90		32. 10	125. 2			3. 90		56. 10	218. 8	
NO. 0+11. 9		40. 2				NO. 1		64. 7			
							3. 50		53. 90	188. 7	
						NO. 1+3. 5		43. 1			
							1. 00		43. 10	43. 1	
						NO. 1+4. 5		43. 1			
							0. 00		42. 10	0. 0	
						〃		41. 1			
							1. 50		41. 10	61. 7	
						NO. 1+6. 0		41. 1			
					小 計						小 計
					205. 9		23. 00				783. 4
	11. 90			累 計	205. 9		34. 90			累 計	989. 3

計算対照名称		盛土面整形 左岸側 下流側線 1						盛土面整形 左岸側 下流側線 2			
測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要	測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要
NO. 0		0. 0				IP1 NO. 0+14. 5		0. 0			
NO. 0+2. 0	2. 00		0. 00	0. 0			1. 60		0. 00	0. 0	
	0. 00	0. 0	0. 20	0. 0		NO. 0+16. 1		0. 0			
//		0. 4					0. 00		3. 55	0. 0	
	6. 00		1. 25	7. 5		//		7. 1			
NO. 0+8. 0		2. 1					3. 90		7. 00	27. 3	
	3. 90		1. 50	5. 9		NO. 1		6. 9			
NO. 0+11. 9		0. 9					3. 50		6. 20	21. 7	
	0. 00		0. 45	0. 0		NO. 1+3. 5		5. 5			
//		0. 0					0. 00		5. 00	0. 0	
IP1	2. 60		0. 00	0. 0		//		4. 5			
NO. 0+14. 5		0. 0					1. 00		4. 50	4. 5	
						NO. 1+4. 5		4. 5			
							1. 50		2. 25	3. 4	
						NO. 1+6. 0		0. 0			
					小 計						小 計
					13. 4		11. 50				56. 9
	14. 50			累 計	13. 4		26. 00			累 計	70. 3

計算対照名称		盛土面整形 右岸側 下流側線 1						盛土面整形 右岸側 下流側線 2			
測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要	測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要
NO. 0		0. 0				IP1 NO. 0+14. 5		0. 0			
NO. 0+2. 0	2. 00		0. 00	0. 0			1. 60		0. 00	0. 0	
	0. 00	0. 0	0. 20	0. 0		NO. 0+16. 1		0. 0	1. 20	0. 0	
〃		0. 4				〃	0. 00	2. 4	2. 55	9. 9	
	5. 00		0. 40	2. 0			3. 90	2. 7	2. 70	4. 1	
NO. 0+7. 0		0. 4				NO. 1	1. 50	2. 7			
〃	0. 00	3. 7	2. 05	0. 0		NO. 1+1. 5					
	1. 00		3. 70	3. 7							
NO. 0+8. 0		3. 7									
	3. 90		5. 60	21. 8							
NO. 0+11. 9		7. 5									
	0. 00		3. 75	0. 0							
〃		0. 0									
IP1 NO. 0+14. 5	2. 60		0. 00	0. 0							
		0. 0									
					小 計						小 計
					27. 5		7. 00				14. 0
	14. 50			累 計	27. 5		21. 50			累 計	41. 5





フトン籠工土工集計表

工 種		延長 (m) 個数 (N)	作業土工			
			床掘 (m3)	埋戻し (m3)	基面整正 (m2)	
ふとん籠工	ふとん籠B1200-L2000-H500	12. 00	7. 65	3. 25	7. 92	
	計		7. 65	3. 25	7. 92	
合計			7. 65	3. 25	7. 92	

## 工種：法面保護工

## 集計表

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
植生シート			
左岸側	NO. 0 + 2.00 付近 ~ NO. 1 + 6.00 付近	70.30	m2
右岸側	NO. 0 + 2.00 付近 ~ NO. 1 + 1.50 付近	41.50	m2
	法面勾配補正（法勾配1：2.0）		
	左岸 補正係数1.118 × 70.30m2	78.60	m2
	右岸 補正係数1.118 × 41.50m2	46.40	m2
	計	125.00	m2



計算対照名称		植生シート 左側 下流側線						植生シート 左側 上流側線			
測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要	測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要
NO. 0		0. 0				IP1					
						NO. 0+14. 5		0. 0			
	2. 00		0. 00	0. 0			1. 60		0. 00	0. 0	
NO. 0+2. 0		0. 0				NO. 0+16. 1		0. 0			
	0. 00		0. 20	0. 0			0. 00		3. 55	0. 0	
〃		0. 4				〃		7. 1			
	6. 00		1. 25	7. 5			3. 90		7. 00	27. 3	
NO. 0+8. 0		2. 1				NO. 1		6. 9			
	3. 90		1. 50	5. 9			3. 50		6. 20	21. 7	
NO. 0+11. 9		0. 9				NO. 1+3. 5		5. 5			
	0. 00		0. 45	0. 0			0. 00		5. 00	0. 0	
〃		0. 0				〃		4. 5			
IP1	2. 60		0. 00	0. 0			1. 00		4. 50	4. 5	
NO. 0+14. 5		0. 0				NO. 1+4. 5		4. 5			
							1. 50		2. 25	3. 4	
						NO. 1+6. 0		0. 0			
					小 計						小 計
					13. 4						56. 9
	14. 50			累 計	13. 4		11. 50				70. 3
							26. 00			累 計	

計算対照名称		植生シート 右側 下流側線						植生シート 右側 上流側線			
測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要	測 点	距 離	長さ	平均長さ	面 積	摘 要
NO. 0		0. 0				IP1					
	2. 00		0. 00	0. 0		NO. 0+14. 5	1. 60	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 0+2. 0	0. 00	0. 0	0. 20	0. 0		NO. 0+16. 1	0. 00	0. 0	1. 20	0. 0	
〃	5. 00	0. 4	0. 40	2. 0		〃	3. 90	2. 4	2. 55	9. 9	
NO. 0+7. 0	0. 00	0. 4	2. 05	0. 0		NO. 1	1. 50	2. 7	2. 70	4. 1	
〃	1. 00	3. 7	3. 70	3. 7		NO. 1+1. 5		2. 7			
NO. 0+8. 0	3. 90	3. 7	5. 60	21. 8							
NO. 0+11. 9	0. 00	7. 5	3. 75	0. 0							
〃	2. 60	0. 0	0. 00	0. 0							
IP1		0. 0									
NO. 0+14. 5											
					小 計						小 計
					27. 5		7. 00				14. 0
	14. 50			累 計	27. 5		21. 50			累 計	41. 5

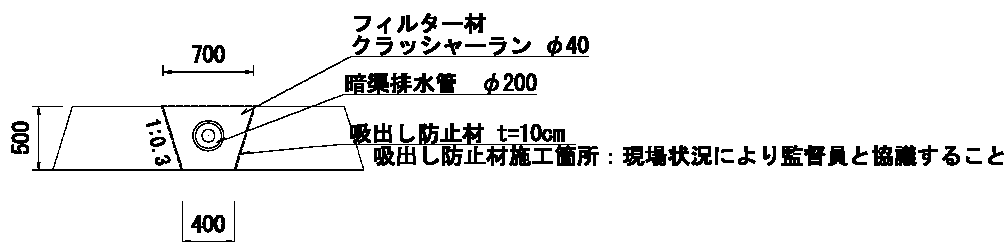
工種：暗渠工

集計表

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
暗渠排水管			
暗渠菅φ200	NO. 0 + 1.50 付近 ~ NO. 1 + 7.00 付近	23.90	m
	NO. 0 + 8.00 付近 右岸側	4.70	m
	計	28.60	m
フィルター材		26.50	m3
クラッシャーランφ40		72.90	m2
吸出し防止材t=10mm		1.00	個
支線接続チーズφ200用			

暗渠排水管 $\phi 200$
------------------

略図：

[illegible]

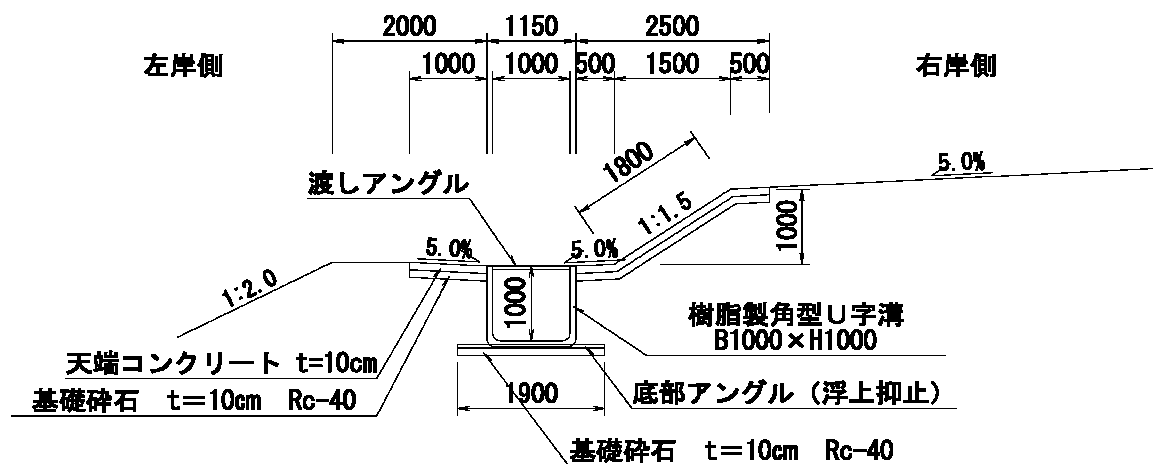
## 工種：水路工

## 集計表

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
樹脂製角型U字溝			
U-1000	NO. 0 付近 ～ NO. 1 + 3.50 付近	25.60	m
基礎クラッシャーラン t=10cm	施工幅：W=1.9m $V=25.6 \times 1.9 \times 0.1=4.864\text{m}^3$	4.86	m <sup>3</sup>
天端コンクリート	NO. 0 付近 ～ NO. 1 + 3.50 付近	88.86	m <sup>2</sup>
コンクリート t=10cm		8.89	m <sup>3</sup>
型枠		5.46	m <sup>2</sup>
目地材		1.47	m <sup>2</sup>
基礎クラッシャーラン t=10cm		8.89	m <sup>3</sup>
場所打ち水路			
W1000～1500×H1000	NO. 1 + 3.50 付近 ～ NO. 1 + 4.50 付近	1.00	m
コンクリート		1.16	m <sup>3</sup>
型枠		4.74	m <sup>2</sup>
基礎材 t=20cm		0.41	m <sup>3</sup>
間詰コンクリート			
コンクリート	NO. 1 + 4.50 付近 既設ボックスカルバート下部	3.98	m <sup>3</sup>
型枠		5.76	m <sup>2</sup>
目地材		2.74	m <sup>2</sup>
コンクリート	NO. 1 + 4.50 付近 えぐれ箇所	3.50	m <sup>3</sup>
型枠		1.52	m <sup>2</sup>

樹脂製角型U字溝 U-1000

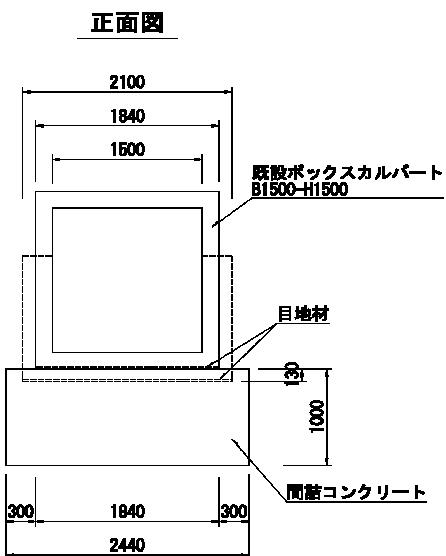
略図：



細 目	計 算 式	単位	数量	
樹脂製角型U字溝 U-1000				
側溝		m	25.60	
天端コンクリート	$A = \text{左岸側} 23.12\text{m}^2 + \text{右岸側} 65.74\text{m}^2$	m <sup>2</sup>	88.86	展開図参照
コンクリート t=10cm	$V = 88.86 \times 0.10$	m <sup>3</sup>	8.89	
型枠	$A = (23.50 + 31.10) \times 0.10$	m <sup>2</sup>	5.46	展開図参照
目地材	$A = (1.00 \times 4 + 2.30 + 2.80 \times 3) \times 0.10$	m <sup>2</sup>	1.47	展開図参照
基礎クラッシャーラン t=10cm	$V = 88.86 \times 0.10$	m <sup>3</sup>	8.89	

[illegible]

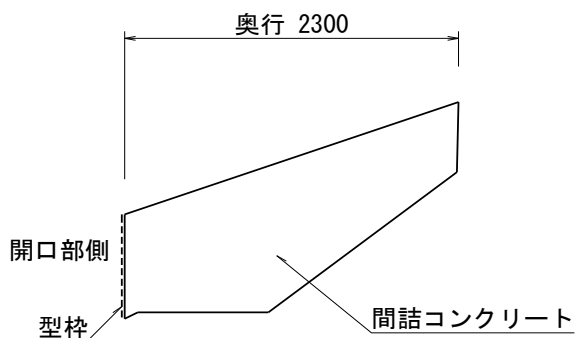
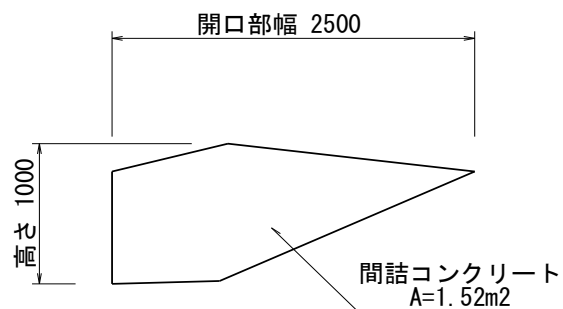
略图：

[illegible]



略図：

側面図



※寸法・形状は概略値である。

[illegible]

工種：ふとん籠工

集計表

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
ふとん籠工	N0. 0 - 2.20 付近 ~ N0. 0 + 2.00 付近		
B1200-L2000-H500		12.00	m
詰石		6.84	m3
吸出し防止材 t=10mm		21.60	m2
止め杭 φ90-L2000		4.00	本

略图：



### 計算式

单位

数量

ふとん簞工

B1200-L2000-H500

m

12.00

詰石

$$V=1.20 \times 0.50 \times 12.00 \times \text{補正係数} 0.95\%$$

m3

6. 84

吸出し防止材  $t=10\text{mm}$

前面  $A=2.00 \times 0.50$   
 底面  $A=2.40 \times 2.00 + (2.00 + 0.50) \times 1.20 \times 2$   
 背面  $A=2.00 \times 0.50 + (0.50 + 0.50) \times 1.20 \times 2$   
 側面  $A=(2.40 + 2.00 + 2.00) \times 0.50 \times 2$

m2

21. 60

止め杭  $\phi 90$ -L2000

本

4. 00

床堀

$$V = 1.50\text{m}^2 \times 2.50 + 1.30\text{m}^2 \times 3.00$$

m3

7.65

埋戻し

$$V = 0.70 \text{ m}^2 \times 2.50 + 0.30 \text{ m}^2 \times 2.40 + 0.30 \times 0.50 \times 2.60 \times 2$$

m3

3. 25

## 基面整正

$$A = 2.40 \times 2.00 + 1.30 \times 1.20 \times 2$$

m2

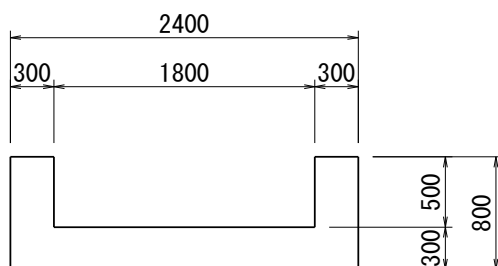
7.92

工種：撤去工

集計表

名 称	位 置 ・ 計 算			数 量	単位
コンクリート構造物取壊し 有筋コンクリート 場所打ちB1800×H500	NO. 1	～	NO. 1 + 6.50	6.63	m3
コンクリート殻処理	コンクリート重量(2.50t/m3)			16.58	t

略図：

[illegible]

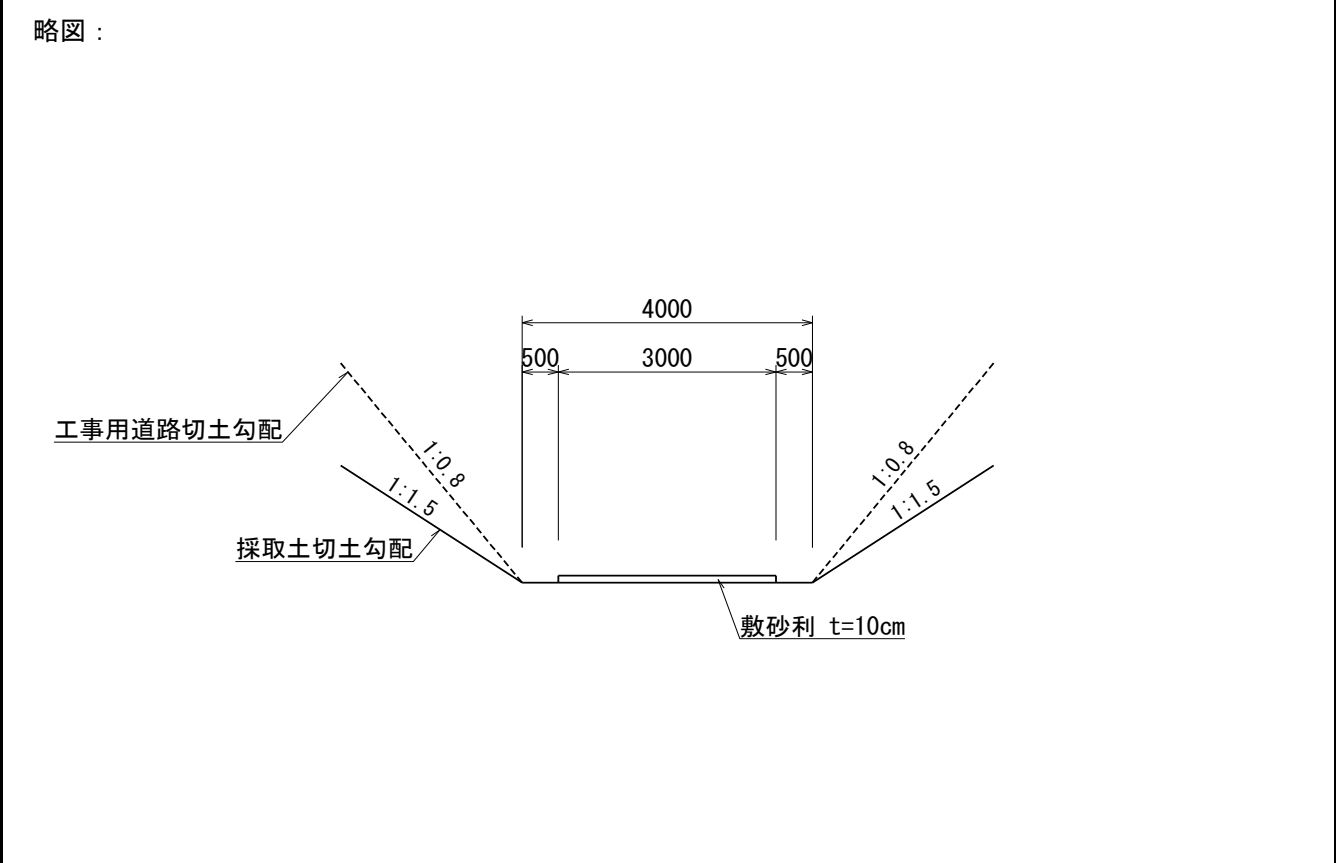
## 工種： 仮設工

## 集計表

名 称	位 置 ・ 計 算	数 量	単位
仮設工			
工事用道路工	N0.0 ～ N0.3 + 1.00	61.00	m
敷砂利 t=10cm	幅員3.00m×61.00m	183.00	m2
仮回し水路工	既設ホックスカルパート呑口付近～N0.0付近		
ポリエチレン管 内面平滑管φ500	2列	50.00	m
仮締切工			
大型土のう H=1.08 L=1.10	既設ホックスカルパート呑口付近	2.00	袋

工事用道路工
--------

略図：

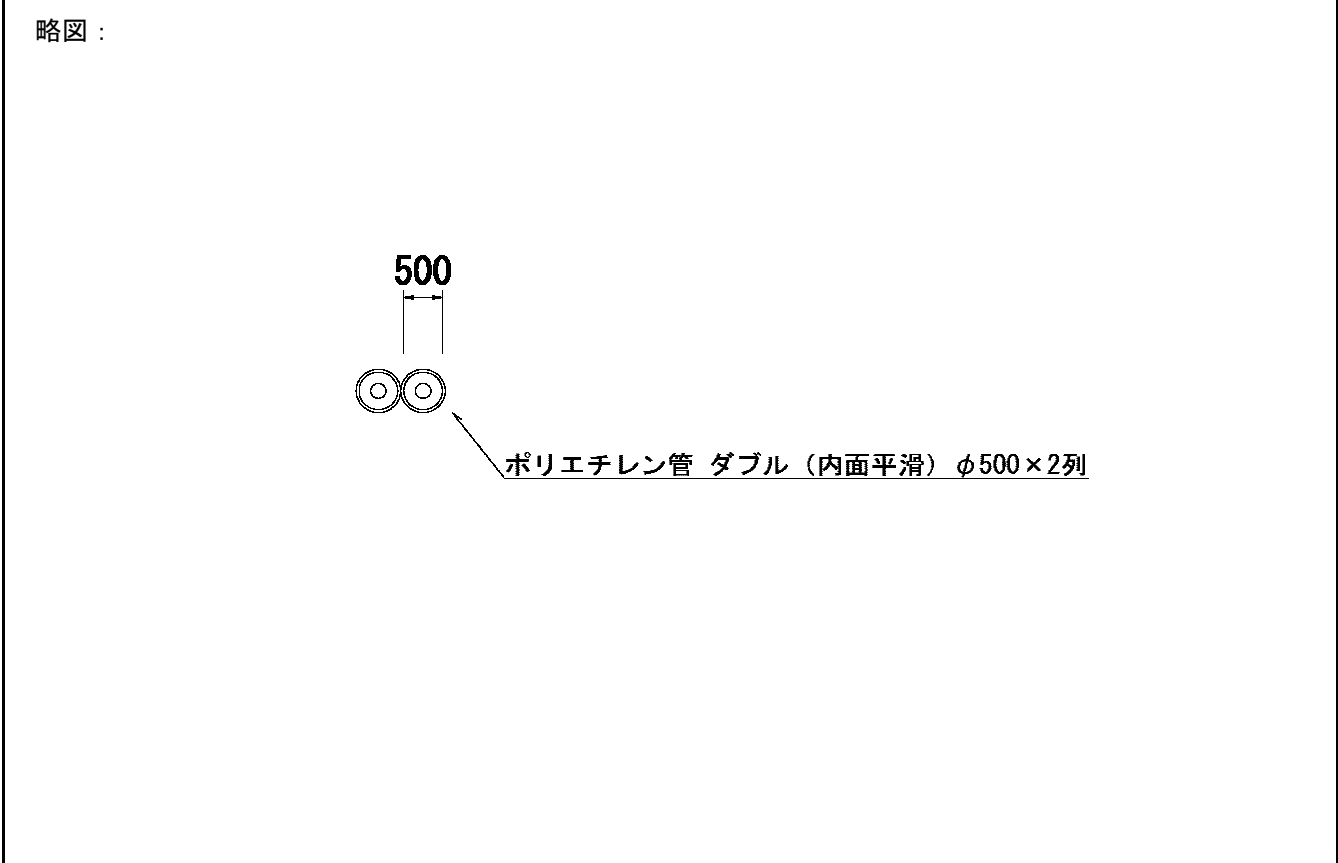
[illegible]

仮回し水路工
--------

略図：

500

ポリエチレン管 ダブル（内面平滑）φ500×2列

[illegible]



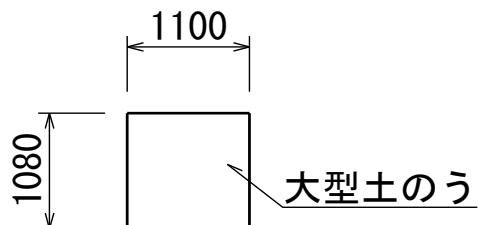
仮締切工
------

略図：

1100

1080

大型土のう

[illegible]