

数量総括表

	名称	種別	数値	単位	合計
管路 資 材 数 量	ダクタイル鑄鉄管	φ 250mm	10	本	10
	仕切弁ボックス	鉄蓋H=150mm	3	組	3
	仕切弁ボックス	調整リングH=50mm	6	個	6
	仕切弁ボックス	上部壁H=150mm	3	個	3
	仕切弁ボックス	下部壁H=300mm	3	個	3
	仕切弁ボックス	底板H=40mm	3	個	3
	可とう継手	F×GX(U)	2	個	2
	曲管45°	φ 250mm	8	本	8
	曲管22°	φ 250mm	3	本	3
	曲管5°	φ 250mm	5	本	5
	両曲管45°	φ 250mm	4	本	4
	継輪	φ 250mm	6	本	6
	ライナ	φ 250mm	7	個	7
	G-Linkセット	φ 250mm	25	個	25
	管路識別マーカー		13	個	13
	管表示テープ	埋設タイプ	57	m	57
	耐震型不断水T字管	φ 250mm × φ 250mm	2	個	2
	不断水仕切弁	φ 250mm	1	基	1
	フランジ接合材	φ 250mm	4	個	4
	SGP短管	250A × 1250L	2	本	2
K型特殊押輪	φ 250mm	2	個	2	
管路 労 務 数 量	鑄鉄管布設工	φ 250mm	57	m	57
	GX型継手工	直管・通常 φ 250mm	10	口	10
	GX型継手工	異形管・通常 φ 250mm	13	口	13
	GX型継手工	異形管・G-Linkセット φ 250mm	25	口	25
	特殊押輪継手工	φ 250mm	2	口	2
	不断水分岐工	φ 250mm × φ 250mm	2	箇所	2
	不断水仕切弁設置工	φ 250mm	1	箇所	1
	管明示テープ		57	m	57
	ポリエチレンスリーブ被覆工	固定ゴムバンド	57	m	57
	鑄鉄管切断工	φ 250mm	15	口	15
	伸縮可とう管設置工	φ 250mm	2	基	2
	フランジ継手工	φ 250mm	4	口	4
	撤去管積込工	φ 250mm	25	m	25
	鑄鉄管撤去工	φ 250mm	4	口	4
	メカニカル継手取外し工	φ 250mm	6	口	6

数量総括表

	名称	種別	数値	単位	合計	
管路土工	管路掘削工		130	m ³	130	
	管路埋戻工	流用土	90	m ³	90	
	管路埋戻工	砂	30	m ³	30	
	発生土運搬		20	m ³	20	
	整地		20	m ³	20	
躯体工数量	均しコンクリート	18-8-40BB	0.8	m ³	1	
	均し型枠	φ250mm	1.1	m ²	1	
	コンクリート	24-12-25BB	8.8	m ³	9	
	型枠		43.5	m ²	44	
	鉄筋	SD345 D13	718.6	kg	719	
	支保工		6.6	空m ³	7	
	足掛金物	300×250	5	本	5	
	マンホール蓋・受枠金物	建築設備用 600mm	1	組	1	
	管理孔蓋	ch.PL1050×885	1	枚	1	
	通気金具	100mm	2	個	2	
	鋼管エルボ	100A 90°	2	個	2	
	鋼管	100mm	4.4	m	4	
躯体土工数量	掘削工		46	m ³	50	
	埋戻工	流用土	22	m ³	20	
	発生土運搬		21	m ³	20	
	整地		21	m ³	20	
	基面整正		8	m ²	10	

DGX φ250 資材

名称	規格	略図及び算式	数量	単位
【資材】				
ダクタイル鋳鉄管	GX型 S種管 φ250mm×5m	直管 3 + 切管 7	10	本
仕切弁ボックス	鉄蓋 H=150mm	3	3	組
仕切弁ボックス	調整リング H=50mm	6	6	個
仕切弁ボックス	上部壁 H=150mm	3	3	個
仕切弁ボックス	下部壁 H=300mm	3	3	個
仕切弁ボックス	底板 H=40mm	3	3	個
可とう継手	F×GX(U)	2	2	個
曲管45°	GX型 φ250mm	8	8	本
曲管22°	GX型 φ250mm	3	3	本
曲管5°	GX型 φ250mm	5	5	本
両曲管45°	GX型 φ250mm	4	4	本
継輪	GX型 φ250mm	6	6	本
ライナ	GX型 φ250mm	7	7	個
切管ユニット G-Linkセット	GX型 φ250mm	25	25	個
管路識別マーカー杭		13	13	個
管表示テープ	埋設タイプ 150mm	56.8	57	m
耐震型不断水T字管	ソフトシール仕切弁付 φ250mm×φ250mm	2	2	個
不断水仕切弁	DCIP用 φ250mm	1	1	基
フランジ接合材	GFパッキン φ250mm	鋼管フランジ 4.0	4	個
SGP短管	スティフナー付 250A×1250L	2	2	本
K型特殊押輪	パッキン・ボルト含む φ250mm	2	2	個

DGX φ 250労務(本設)

名 称	規格	略図及び算式	数 量	単位
【労務】				
鋳鉄管据付工	φ 250mm	56.8	56.8	m
GX型継手工	直管・通常 φ 250mm	切管 10.0	10.0	口
GX型継手工	異形管・通常 φ 250mm	38.0	G-Link - (25.0)	口
GX型継手工	異形管・G-Link φ 250mm	25.0	25.0	口
特殊押輪継手工	K型 φ 250mm	2	2	口
不断水分岐工	φ 250mm × φ 250mm	2	2	箇所
不断水仕切弁設置工	φ 250mm	1	1	箇所
管明示シート布設工		57	57	m
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定用ゴムバンド	57	57	m
鋳鉄管切断工	φ 250mm	15	15	口
伸縮可とう管設置工	F×GX(U) φ 250mm	2	2	基
フランジ継手工	φ 250mm	4	4	口
撤去管積込工	鋳鉄管 φ 250mm	25	25	m
鋳鉄管撤去工	切断のみ φ 250mm	4	4.0	口
メカニカル継手取外し工	K型 φ 250mm	6	6	口
スクラップ 既設管種K型 φ 250mm	m当り	35.8	35.8	kg
撤去		25 × 35.8	895	kg
鉄スクラップ費		× 895		円

遮断弁設置ルート

	DGX φ 250mm								曲管				両受曲管				継輪 φ 250 (個)	ライナー φ 250 (個)	G-link φ 250 (個)	マーカーク 杭					布設延長 (累計)	
	DGX φ 250 片受付 直管 (本) l=5.0m	DGX φ 250 甲切管 (m)	DGX φ 250 乙切管 (m)	不断水 仕切弁 φ 250 (個)	可とう継手 F×GX(U) φ 250 (個)	不断水 T字管 φ 250×φ 250 (個)	ソフトシール 仕切弁(メ) 右締め φ 250 (個)	45° φ 250 (個)	22° 1/2 φ 250 (個)	11° 1/4 φ 250 (個)	5° 5/8 φ 250 (個)	45° φ 250 (個)	22° 1/2 φ 250 (個)													
遮断弁 ルート		1.0	1.4			1	1	1									1	1	4	3						
			1.0		1																					
		1.3			1			1											1							
			1.0					1			1						1		4	1						
			1.0			1	1	1												2						
第一水 源送水 管ルート		3.7	1.0					1			1						1	2	5	1						
		2.3										1								1						
		2.5						2	1		1							1	2	1						
	2	2.2	1.7				1					1						1	2	2						
			1.0															1		2						
御幸 加圧 ルート	1	4.0	1.0						1		1						1	1	3	1						
			1.1								1	1							1							
			1.0									1					1		2							
計	3	17.00	11.20	1	2	2	2	8	3		5	4					6	7	25	13						
管長	5				1.08		0.4	0.57	0.46	0.410	0.410	0.28	0.16				0.25									布設工
延長	15	17	11.20		2.16		0.8	4.56	1.38		2.05	1.12				1.5									L=	56.8

切管調書

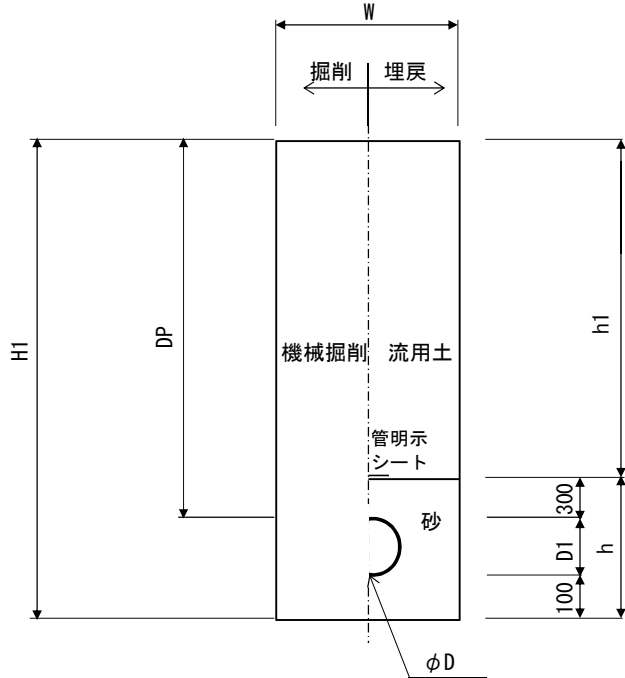
DGX φ 250 (L =5.00m/本)																			
甲切管 m	乙切管 m						本数 本	切断工 ヶ所(口)	残管長 m	甲切管 m	乙切管 m						本数 本	切断工 ヶ所(口)	残管長 m
1.0	1.4	1.0	1.0				1	4	0.6										
1.3	1.0	1.0	1.1				1	4	0.6										
3.7	1.0						1	2	0.3										
2.5							1	1	2.5										
2.2							1	1	2.8										
4.0	1.0						1	1	0.0										
2.3	1.7	1.0					1	2	0.0										
							7	15	6.8	計									

(本設) 土工数量計算書

名 称	形 状 寸 法	DGX φ 250								合計数量	単位	設計
		① H=0.9	② H=0.9~1.4	③ H=0.9~1.7	④ H=1.3~1.5	⑤ H=0.9~1.8						
管路掘削工	機械 砂質土	7.7	13.7	37.0	38.3	29.3			126.0	m ³	130	
管路埋戻工	流用土	3.6	9.6	27.6	29.1	22.2			92.1	m ³	90	
管路埋戻工	クッション用砂	3.5	3.7	8.5	8.3	6.4			30.4	m ³	30	
発生土運搬費	砂質土	3.7	3.0	6.3	6.0	4.6			23.6	m ³	20	
整地		3.7	3.0	6.3	6.0	4.6			23.6	m ³	20	

土工数量表

土工タイプ	①	未舗装	DCIP(GX)φ250	DP=0.90m
土工延長	L= 3.7 + 1.3 + 1.4 + 1.3 + 1.4 + 1.0 = 10.1 m			



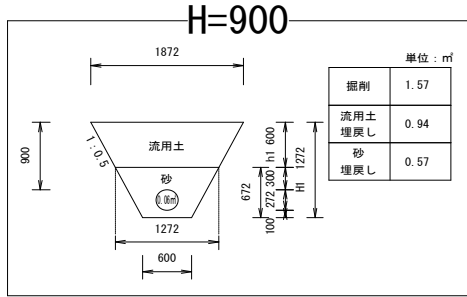
W	掘削幅	0.600
D1	管外径	0.272
DP	土被り	0.900
H1	掘削深	1.272
h1	埋戻材	0.600
h	砂 高	0.672

(10.1 m 当たり数量)

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
管路掘削工	機械 砂質土	$0.60 \times 1.272 \times 10.1$	m ³	7.7
管路埋戻工	流用土	$0.60 \times 0.600 \times 10.1$	m ³	3.6
管路埋戻工	クッション用砂	$(0.60 \times 0.672 - 0.272^2 \times \pi / 4) \times 10.1$	m ³	3.5
発生土運搬費	砂質土	$7.70 - 3.60 \div 0.9$	m ³	3.7

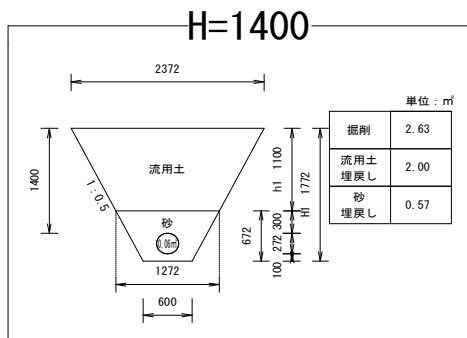
土工数量表

土工タイプ	②	未舗装	DCIP(GX) φ 250	0.9~1.4
土工延長	L =	6.5	=	6.5 m



掘削
 $1.57 + 2.63/2 = 2.1$
 流用土埋戻し
 $0.94 + 2.00/2 = 1.47$
 砂埋戻し
 $0.57 + 0.57/2 = 0.57$

W	掘削幅	0.600
D1	管外径	0.272
DP	土被り	0.9~1.4
H1	掘削深	1.272~1.772
h1	埋戻材	0.6~1.1
h	砂高	0.672

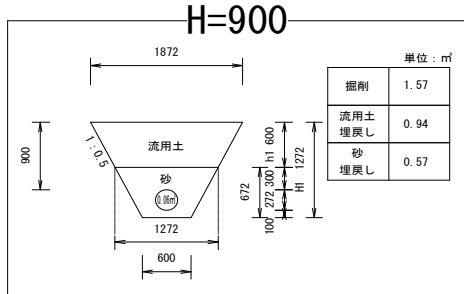


(6.5 m 当たり数量)

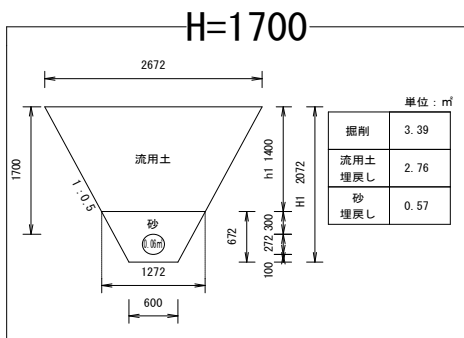
名称	形状寸法	計算式	単位	数量
管路掘削工	機械 砂質土	2.10 × 6.5	m ³	13.7
管路埋戻工	流用土	1.47 × 6.5	m ³	9.6
管路埋戻工	クッション用砂	0.57 × 6.5	m ³	3.7
発生土運搬費	砂質土	掘削土量 13.70 - 9.60 ÷ 0.9	m ³	3.0

土工数量表

土工タイプ	③	未舗装	DCIP(GX) φ 250	0.9~1.7
土工延長 L= 3.4 + 11.5 = 14.9 m				



掘削
 $1.57 + 3.39/2 = 2.48$
 流用土埋戻し
 $0.94 + 2.76/2 = 1.85$
 砂埋戻し
 $0.57 + 0.57/2 = 0.57$



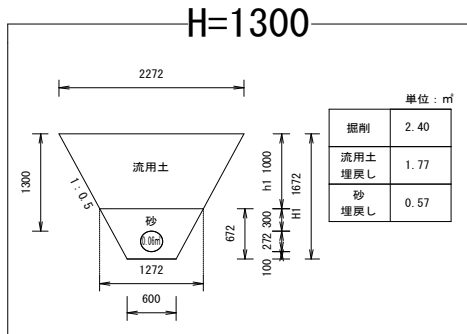
W	掘削幅	0.600
D1	管外径	0.272
DP	土被り	0.9~1.7
H1	掘削深	1.272~2.072
h1	埋戻材	0.6~1.4
h	砂高	0.672

(14.9 m 当たり数量)

名称	形状寸法	計算式	単位	数量
管路掘削工	機械 砂質土	2.48 × 14.9	m ³	37.0
管路埋戻工	流用土	1.85 × 14.9	m ³	27.6
管路埋戻工	クッション用砂	0.57 × 14.9	m ³	8.5
発生土運搬費	砂質土	掘削土量 $37.00 - 27.60 \div 0.9$	m ³	6.3

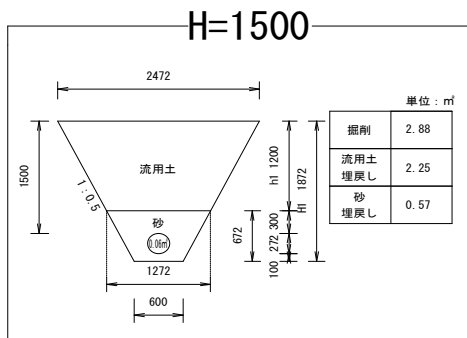
土工数量表

土工タイプ	④	未舗装	DCIP(GX) φ 250	1.3~1.5
土工延長	L=	14.5	=	14.5 m



掘削
 $2.40 + 2.88/2 = 2.64$
 流用土埋戻し
 $1.77 + 2.25/2 = 2.01$
 砂埋戻し
 $0.57 + 0.57/2 = 0.57$

W	掘削幅	0.600
D1	管外径	0.272
DP	土被り	1.3~1.5
H1	掘削深	1.672~1.872
h1	埋戻材	1.0~1.2
h	砂高	0.672

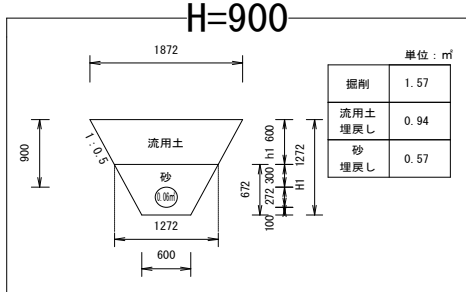


(14.5 m 当たり数量)

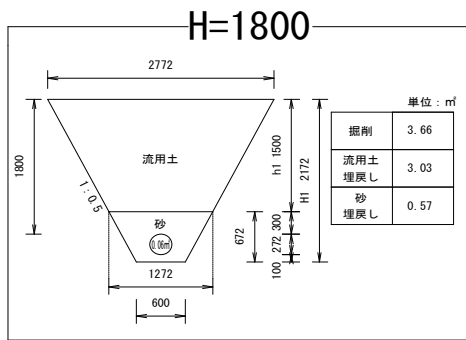
名称	形状寸法	計算式	単位	数量
管路掘削工	機械 砂質土	2.64 × 14.5	m ³	38.3
管路埋戻工	流用土	2.01 × 14.5	m ³	29.1
管路埋戻工	クッション用砂	0.57 × 14.5	m ³	8.3
発生土運搬費	砂質土	掘削土量 38.30 - 29.10 ÷ 0.9	m ³	6.0

土 工 数 量 表

土工タイプ	⑤	未舗装	DCIP(GX) φ 250	0.9~1.8
土工延長 L = 9.4 + 1.8 = 11.2 m				



掘削
 $1.57 + 3.66/2 = 2.615$
 流用土埋戻し
 $0.94 + 3.03/2 = 1.985$
 砂埋戻し
 $0.57 + 0.57/2 = 0.57$



W	掘削幅	0.600
D1	管外径	0.272
DP	土被り	0.9~1.8
H1	掘削深	1.272~2.172
h1	埋戻材	0.6~1.5
h	砂高	0.672

(11.2 m 当たり数量)

名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量
管路掘削工	機械 砂質土	2.62 × 11.2	m³	29.3
管路埋戻工	流用土	1.99 × 11.2	m³	22.2
管路埋戻工	クッション用砂	0.57 × 11.2	m³	6.4
発生土運搬費	砂質土	掘削土量 29.30 - 22.20 ÷ 0.9	m³	4.6

緊急遮断弁室 数量計算

1. 数量集計表

2. 数量計算

計 算 書

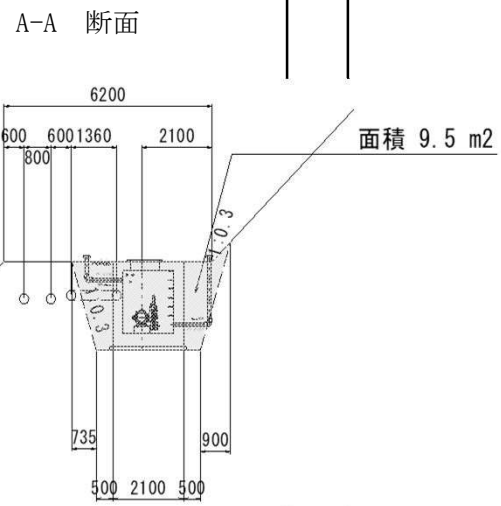
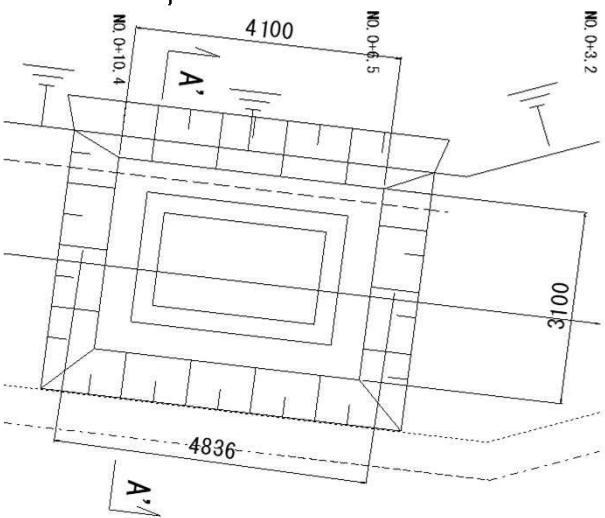
名 称	計 算 式	単 位	数 量
緊急遮断弁室			
1.均しコンクリート 18-8-40BB	$V = 2.300 \times 3.300 \times 0.100 = 0.759$	m ³	0.76
2.均し型枠	$A = (2.300 + 3.300) \times 2 \times 0.100 = 1.120$	m ²	1.1
3.コンクリート (24-12-25BB)	<p>頂版</p> $V1 = (2.100 \times 3.100 - 0.850 \times 0.685 - 1/4 \times \pi \times 0.600^2) \times 0.300 = 1.694$ <p>ピット管理孔部</p> $v1 = (1.050 \times 0.885 - 0.850 \times 0.685) \times 0.05 = 0.017$ <p>底版</p> $V2 = (2.100 \times 3.100 \times 0.350) - (0.200 \times 0.200 \times 0.150) = 2.273$ <p>側壁</p> $V3 = ((1.750 \times 3.100 + 1.750 \times 1.500) \times 2 - 1/4 \times \pi \times 0.114^2 \times 3 - 1/4 \times \pi \times 0.2674^2 \times 2) \times 0.300 = 4.787$ <p style="text-align: right;">$\Sigma V = 8.771$</p>	m ³	8.77
型 枠	<p>外側</p> $A1 = 2.400 \times (2.100 + 3.100) \times 2 = 24.960$ <p>内側</p> $A2 = 1.750 \times (1.500 + 2.500) \times 2 + (0.200 + 0.200) \times 2 \times 0.15 = 14.120$ <p>頂版</p> $A3 = 1.500 \times 2.500 - 0.850 \times 0.685 + (0.850 + 0.685) \times 2 \times 0.35 + (1.050 + 0.885) \times 2 \times 0.05 = 4.436$ <p style="text-align: right;">$\Sigma A = 43.516$</p>	m ²	43.52
鉄 筋 (SD345)	配筋図より D13 ——— 718.6 kg	kg	718.6
支保工	$V = 1.500 \times 2.500 \times 1.750 = 6.563$	空m ³	6.6
足掛け金物	300×r250×φ22 (FQ 300×250) N= 5	本	5
マンホール蓋 ・受枠金物	N= 1	組	1
管理孔蓋	ch.PL 1050×885(鍵、チェーン付き) N= 1	枚	1

本体土工集計表

名 称	規 格		単 位	数 量	適 用
作業土工	床堀(土砂)	A領域	m^3	46	
		B領域	m^3	-	
	埋戻し	種別B	m^3	22	最大埋戻幅 1 m以上 4 m未満
発生土運搬	作業残土処理		m^3	21	
基面整正			m^2	8	

土工計算書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
作業土工 1. 床堀(土砂)	オープン掘削 掘削深さ H = 2.500 m A領域 掘削断面積 (プランメーターより) (土工図参照) No.0 A= 9.50 = 9.50 体 積 V = A × L V1 = 9.500 × 4.80 = 45.60 m ³ 作業土工体積 Va = 45.60 作業土工体積 = 46 m ³	m ³	46 m ³



土工計算書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
2. 埋戻し	躯体体積 $V1 = 2.100 \times 2.400 \times 3.10 = 15.62 \text{ m}^3$ (躯体) $V2 = 23.000 \times 0.100 \times 3.30 = 7.59 \text{ m}^3$ (均し) $\Sigma Va = 23.21 \text{ m}^3$		
	体 積 $V =$ 掘削堆積 - 躯体堆積 $V1 = 45.60 - 23.210 = 22.39$	m^3	22 m^3
	種別B 埋戻し体積 $Vb = 22.39$	m^3 =	22 m^3
	3. 作業残土処理 $V3 = Va - Vb$ $= 45.6 - 22.4 \div 0.9 = 20.7$	m^3	
4. 基面整正	作業残土体積 =		21 m^3
	$A = 2.300 \times 3.300 = 7.6$	m^2	8 m^2