

入曽駅西口シェルター等整備工事

数 量 計 算 書

(西口駅前広場)

狭山市役所 市街地整備課

目次

[1] 数 量 総 括 表

[2] シ ェ ル タ ー 設 置

[3] サ イ ン ・ ベ ン チ 設 置

[4] 単 位 数 量 計 算 書

[1] 数 量 総 括 表

数 量 総 括 表

NO. 1

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	設計数量	積算数量	摘 要
シェルター設置							
	土 工						
		床 堀	機械施工	m ³	351.5	352	
		埋戻工	埋戻幅1.0m以上4.0m未満	m ³	324.5	325	
			運搬距離 L=0.3km以下	m ³	9.1	9	場内運搬 (不足土)
	基 礎 工						
		シェルター基礎	F1	基	5.0	5	
		シェルター基礎	F2	基	1.0	1	
		シェルター基礎	F2'	基	1.0	1	
		シェルター基礎	F2''	基	1.0	1	
		シェルター基礎	F3	基	1.0	1	
		シェルター基礎	F3'	基	1.0	1	
		シェルター基礎	F4	基	1.0	1	
		シェルター基礎	F5	基	5.0	5	
		シェルター基礎	F5'	基	1.0	1	
	据 付 工						
		アンカーフレーム設置工	SS400 □-300×300×3φ150穴あけ	箇所	18	18	
		鉄骨建て方		式	1	1	
		現場タッチアップ	(材工共)	式	1	1	
		屋根材取付	(材工共)異形なし/西口A	m ²	73.2	73	

数量総括表

NO. 2

工 種	種 別	細 別	規格・寸法	単位	設計数量	積算数量	摘 要
		屋根材取付	(材工共)異形/西口B	m ²	67.3	67	
		軒樋設置	(材工共)	m	58.3	58	
		竪樋設置	(材工共)	箇所	10	10	
		鉄骨工事材料		式	1.0	1	
	電 気 工						
		管内配線	CV5.5sq-3C	m	59.8	60	
		配管	G22	m	51.7	52	
		LEDシェルター照明灯	L=888	基	16	16	
		配線用ボックス		個	16.0	16	
サイン・ベンチ設置							
	土 工						
		床 堀	1m以上2m未満	m ³	4.0	4	
		埋 戻	最大埋戻幅1m未満	m ³	3.0	3	
		残土運搬	運搬距離 L=0.3km以下	m ³	0.6	1	場内運搬
	施設整備						
		乗降案内板	タクシー・身障者用	基	2	2	
		〃	(バス)	基	1	1	
		音声案内板		基	1	1	
		総合・行政案内板		基	1	1	

[2] シェルター設置

[illegible]

土 工			調	書	NO. 1
床堀工					
①	$(7.050+8.677) \times 1.624 \times 1/2 \times 4.124$			52.66 m ³	
②	118.30×1.532			181.24 m ³	
③	$(13.000+14.484) \times 1.623 \times 1/2 \times 4.114$			91.76 m ³	
④	$(2.000+3.650) \times 1.650 \times 1/2 \times 4.141$			19.30 m ³	
基礎・均しコン $1.70 \times 1.20 \times 0.15 \times 5+1.70 \times 1.50 \times 0.15 \times 3+1.50 \times 1.50 \times 0.15 \times 2+2.457 \times 1.50 \times 0.15 \times 1$					
	$+1.70 \times 1.70 \times 0.15 \times 6$			6.51 m ³	
				合計	351.47 m ³
埋戻工					
①	$(52.66-(0.60 \times 0.60 \times 0.60 \times 3+1.50 \times 1.30 \times 0.50 \times 3))$			49.09 m ³	
②	$(181.24-(0.60 \times 0.60 \times 0.60 \times 10+1.50 \times 1.50 \times 0.50 \times 6+$				
	$1.30 \times 1.30 \times 0.50 \times 2+2.257 \times 1.300 \times 0.50))$			169.17 m ³	
③	$(91.76-(0.60 \times 0.60 \times 0.60 \times 4+1.50 \times 1.00 \times 0.50 \times 4))$			87.90 m ³	
④	$(19.30-(0.60 \times 0.60 \times 0.60 \times 1+1.50 \times 1.00 \times 0.50 \times 1))$			18.33 m ³	
				合計	324.49 m ³

基礎工集計	調	書	NO. 1
基礎工			
シェルター基礎	F1	5.00 基	
シェルター基礎	F2	1.00 基	
シェルター基礎	F2'	1.00 基	(偏芯タイプ)
シェルター基礎	F2''	1.00 基	(切欠タイプ)
シェルター基礎	F3	1.00 基	
シェルター基礎	F3'	1.00 基	(偏芯タイプ)
シェルター基礎	F4	1.00 基	
シェルター基礎	F5	5.00 基	
シェルター基礎	F5'	1.00 基	(偏芯タイプ)
合 計		17.00 基	

据付工集計

調書

NO. 1

アンカーフレーム設置工

シェルター基礎SS400□-300×300×3φ150穴あけ18箇所（基礎伏図参照）

鉄骨建て方1式

現場タッチアップ（材工共）1式

屋根材取付（材工共）異形なし/西口A=73.2㎡

屋根材取付（材工共）異形/西口B=67.3㎡

軒樋設置（材工共）30.29+28.03=58.3m（平面割付図図参照）

縦樋設置（材工共）5+5=10箇所（平面割付図図参照）

鉄骨工事材料1.00式

支柱：φ190.7x5.3 STK400 L=4.34~4.9518.00本

片持ち梁、端部持ち出し梁：H-148x100x6x9 SS400 L=1.92~2.9818.00本

ベースプレート：PL-22 SS40018.00セット

アンカーボルトフレーム M20 L400(定着長) SS40018.00箇所

点検口 PL-4.5 SS400 6-M8 SUS4002.00箇所

六角ボルト M12x45 袋ナット 大型ワッシャー SS400 /西口A1.00式

六角ボルト M12x45 袋ナット 大型ワッシャー SS400 /西口B1.00式

工場加工費（原寸・溶接・工場管理費含む）/西口A1.00式

[illegible]

管内配線

CV5.5sq-3C 配線	$2.6+2.5+4.0+3.0+3.5\times 4+2.26+4.74+3.19+4.0\times 2+3.5\times 3+2.5+2.51$	59.8 m
---------------	---	--------

配管	G22 厚鋼電線管	$2.6/2+2.5+4.0+3.0+3.5\times 4+2.26+4.74+3.19+4.0\times 2+3.5\times 2+3.5/2$	51.7 m
----	-----------	--	--------

照明灯設置

LEDシェルター照明灯	L=888	100V-14VA (11.6W)	16 基	(配線計画図参照)
-------------	-------	-------------------	------	-----------

配線用ボックス			16 個	〃
---------	--	--	------	---

[3] サ イ ン ・ ベ ン チ 設 置

土 工

床 堀	1m以上2m未満	3.98 m ³	(土工計算書参照)
埋 戻	最大埋戻幅1m未満	3.01 m ³	〃
残土運搬	運搬距離 L=0.3km以下	0.63 m ³	〃

施設整備

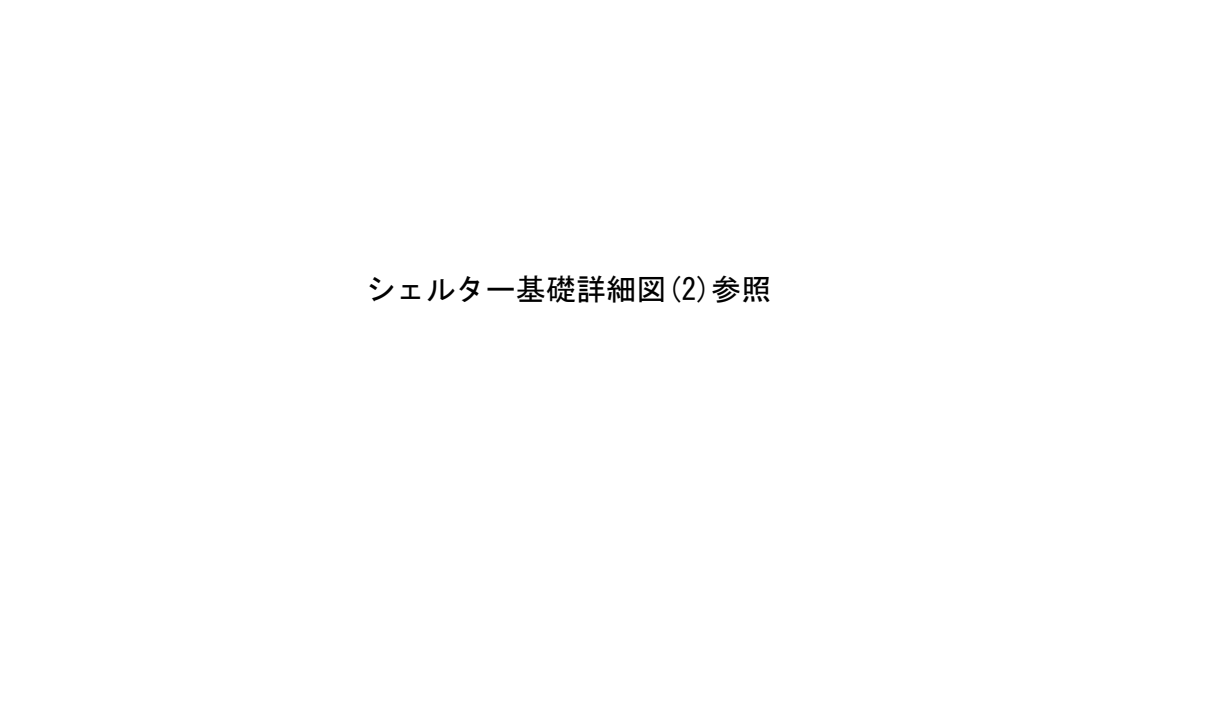
乗降案内板	タクシー・身障者用	2 基	(平面割付図参照)
乗降案内板	(バス)	1 基	〃
音声案内板		1 基	〃
総合・行政案内板		1 基	〃
ベンチA		3 基	〃

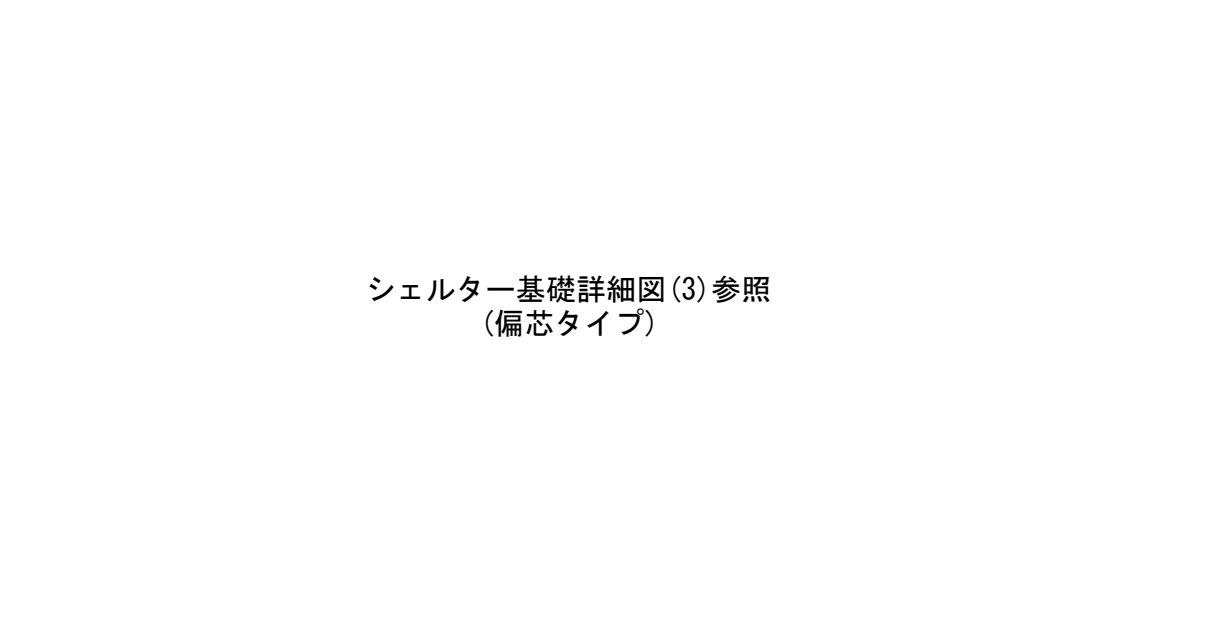
土 工 計 算 書									
工 種	計算単位	数 量	床 掘 (m³)		埋 戻 (m³)		残 土 (m³)		摘 要
			ハック材0.20m³		ハック材0.20m³		ハック材0.20m³		
			単 位 量	土 量	単 位 量	土 量	単 位 量	土 量	
総合・行政案内板									
L1682×W100×H20000	10	1	14.27	1.43	10.75	1.08	2.33	0.23	
音声案内板									
L1126×W262×H1195	10	1	7.70	0.77	6.05	0.61	0.98	0.10	
乗降案内板(バス)									
L400×W74×H1903	10	1	5.93	0.59	4.42	0.44	1.02	0.10	
乗降案内板(タクシー他)									
L400×W74×H1903	10	2	5.93	1.19	4.42	0.88	1.02	0.20	
計				3.98		3.01		0.63	

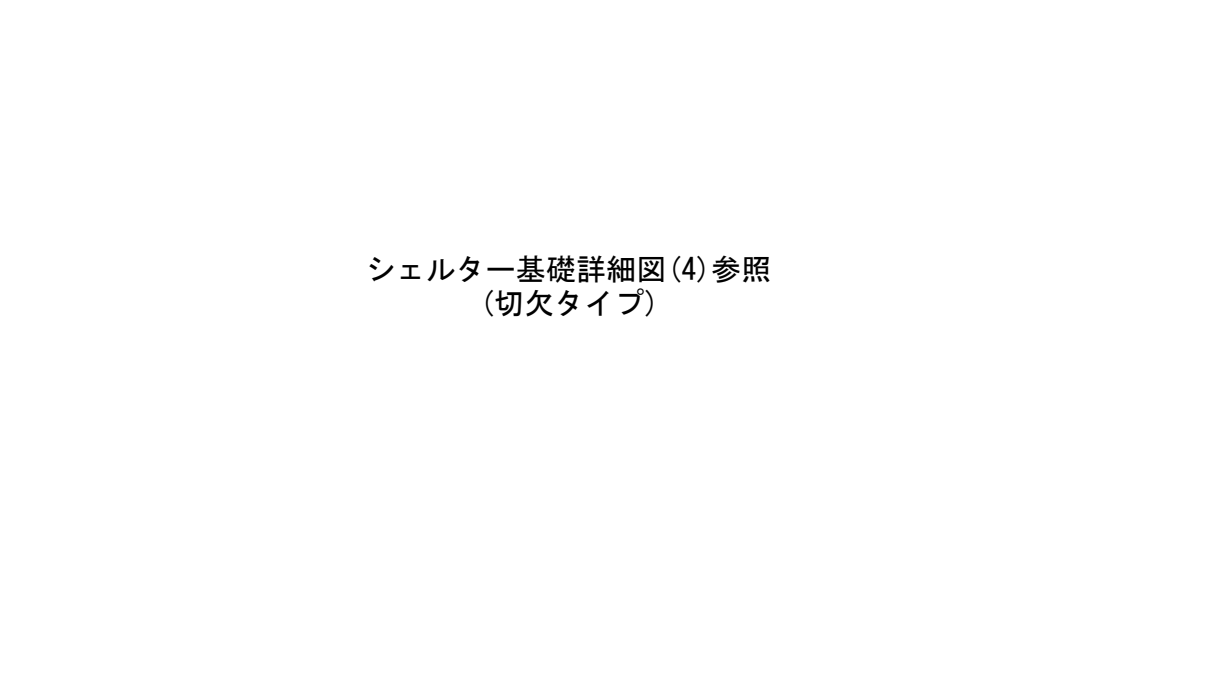
計

[4] 单 位 数 量 計 算 書

シェルター基礎(1) F1		単位数量計算書		1基当り
略 図				
	シェルター基礎詳細図(1)参照			
種 別	規格・寸法	算 出 根 拠	数 量	
シェルター基礎工				
根巻コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V=0.60 \times 0.60 \times 0.60 =$	0.22	m³
基礎コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V=1.00 \times 1.50 \times 0.50 =$	0.75	m³
捨てコンクリート	($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) 無筋構造物	$V=1.20 \times 1.70 \times 0.05 =$	0.10	m³
型枠(根巻)	鉄筋構造物	$A=0.60 \times 0.60 \times 4 =$	1.44	m²
型枠(基礎)	鉄筋構造物	$A=(1.50 \times 0.50 \times 2 + 1.00 \times 0.50 \times 2) =$	2.50	m²
型枠(捨て)	均し	$A=(1.70 \times 0.05 \times 2 + 1.20 \times 0.05 \times 2) =$	0.29	m²
基礎碎石	再生クラッシャー (RC-40)t=10cm	$A=1.20 \times 1.70 =$	2.04	m²
はかま筋	SD295 (D10)	$W=(2.30 \times 6) + (1.782 \times 8) \times 0.560 \div 1000 =$	0.016	t
フープ筋	SD295 (D10)	$W=(1.948 \times 6) \times 0.560 \div 1000 =$	0.007	t
ベース筋	SD295 (D13)	$W=(1.360 \times 6) + (0.860 \times 8) \times 0.995 \div 1000 =$	0.015	t
主筋	SD295 (D16)	$W=(1.387 \times 8) \times 1.560 \div 1000 =$	0.017	t

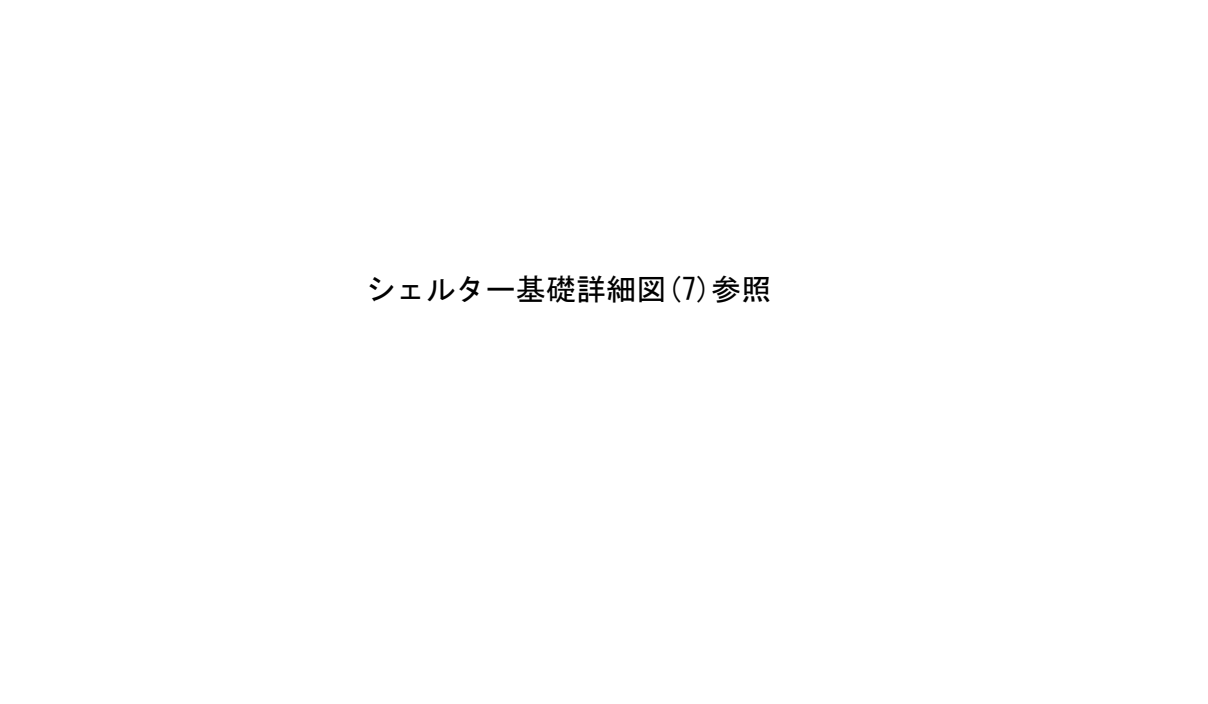
シェルター基礎(2) F2		単位数量計算書		1基当り	
略 図	 シェルター基礎詳細図(2)参照				
種 別	規格・寸法	算 出 根 拠		数 量	
シェルター基礎工					
根巻コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V= 0.60 \times 0.60 \times 0.60 =$		0.22 m³	
基礎コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V= 1.30 \times 1.50 \times 0.50 =$		0.98 m³	
捨てコンクリート	($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) 無筋構造物	$V= 1.50 \times 1.70 \times 0.05 =$		0.13 m³	
型枠(根巻)	鉄筋構造物	$A= 0.60 \times 0.60 \times 4 =$		1.44 m²	
型枠(基礎)	鉄筋構造物	$A= (1.50 \times 0.50 \times 2 + 1.30 \times 0.50 \times 2) =$		2.80 m²	
型枠(捨て)	均し	$A= (1.70 \times 0.05 \times 2 + 1.50 \times 0.05 \times 2) =$		0.32 m²	
基礎碎石	再生クラッシャー (RC-40) t=10cm	$A= 1.50 \times 1.70 =$		2.55 m²	
はかま筋	SD295 (D10)	$W= (2.30 \times 7) + (2.082 \times 8) \times 0.560 \div 1000 =$		0.018 t	
フープ筋	SD295 (D10)	$W= (1.948 \times 6) \times 0.560 \div 1000 =$		0.007 t	
ベース筋	SD295 (D13)	$W= (1.360 \times 7) + (1.160 \times 8) \times 0.995 \div 1000 =$		0.019 t	
主筋	SD295 (D16)	$W= (1.387 \times 8) \times 1.560 \div 1000 =$		0.017 t	

シェルター基礎(3) F2'		単位数量計算書		1基当り	
略 図	 シェルター基礎詳細図(3)参照 (偏芯タイプ)				
種 別	規格・寸法	算 出 根 拠		数 量	
シェルター基礎工					
根巻コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	V= $0.60 \times 0.60 \times 0.60$	=	0.22	m³
基礎コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	V= $1.30 \times 1.50 \times 0.50$	=	0.98	m³
捨てコンクリート	($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) 無筋構造物	V= $1.50 \times 1.70 \times 0.05$	=	0.13	m³
型枠(根巻)	鉄筋構造物	A= $0.60 \times 0.60 \times 4$	=	1.44	m²
型枠(基礎)	鉄筋構造物	A= $(1.50 \times 0.50 \times 2 + 1.30 \times 0.50 \times 2)$	=	2.80	m²
型枠(捨て)	均し	A= $(1.70 \times 0.05 \times 2 + 1.50 \times 0.05 \times 2)$	=	0.32	m²
基礎砕石	再生クラッシャー (RC-40)t=10cm	A= 1.50×1.70	=	2.55	m²
はかま筋	SD295 (D10)	W= $(2.30 \times 7) + 2.082 \times 8 \times 0.560 \div 1000$	=	0.018	t
フープ筋	SD295 (D10)	W= $(1.948 \times 6) \times 0.560 \div 1000$	=	0.007	t
ベース筋	SD295 (D13)	W= $(1.360 \times 7) + 1.160 \times 8 \times 0.995 \div 1000$	=	0.019	t
主筋	SD295 (D16)	W= $(1.387 \times 8) \times 1.560 \div 1000$	=	0.017	t

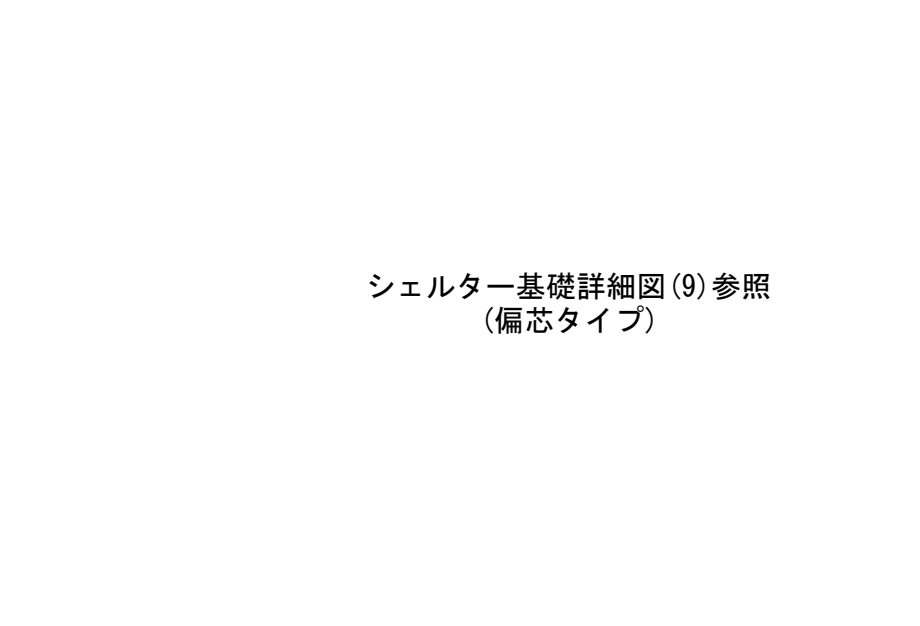
シェルター基礎(4) F2"		単位数量計算書		1基当り	
略 図	 シェルター基礎詳細図(4)参照 (切欠タイプ)				
種 別	規格・寸法	算 出 根 拠		数 量	
シェルター基礎工					
根巻コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V= 0.60 \times 0.60 \times 0.60 - (0.103 \times 0.210 \times 0.60)$		=	0.20 m³
基礎コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V= 1.30 \times 1.50 \times 0.50 - (0.205 \times 0.526 \times 0.50)$		=	0.92 m³
捨てコンクリート	($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) 無筋構造物	$V= 1.50 \times 1.70 \times 0.05 - (0.305 \times 0.626 \times 0.05)$		=	0.12 m³
型枠(根巻)	鉄筋構造物	$A= 0.60 \times 0.60 \times 2 + 0.39 \times 0.60 + 0.50 \times 0.60 + 0.23 \times 0.6$		=	1.39 m²
型枠(基礎)	鉄筋構造物	$A= 1.50 \times 0.50 + 1.30 \times 0.50 + 1.30 \times 0.5 + 0.77 \times 0.5 + 0.56 \times 0.5$		=	2.72 m²
型枠(捨て)	均し	$A= (1.70+1.50+1.40+0.87+0.70) \times 0.05$		=	0.31 m²
基礎砕石	再生クラッシャー (RC-40)t=10cm	$A= 1.50 \times 1.70 - 0.3 \times 0.63$		=	2.36 m²
はかま筋	SD295 (D10)	$W= ((2.30 \times 4) + (2.082 \times 6) + 2.069 + 2.159 + 2.249$			
"	"	$+ 2.015 + 2.141) \times 0.560 \div 1000$		=	0.018 t
フープ筋	SD295 (D10)	$W= 1.897 \times 6 \times 0.560 \div 1000$		=	0.006 t
ベース筋	SD295 (D13)	$W= (1.36 \times 4 + 1.16 \times 6 + 1.129 + 1.219 + 1.309 + 1.093 + 1.219) \times 0.995 \div 1000$		=	0.018 t
主筋	SD295 (D16)	$W= (1.387 \times 9) \times 1.560 \div 1000$		=	0.019 t

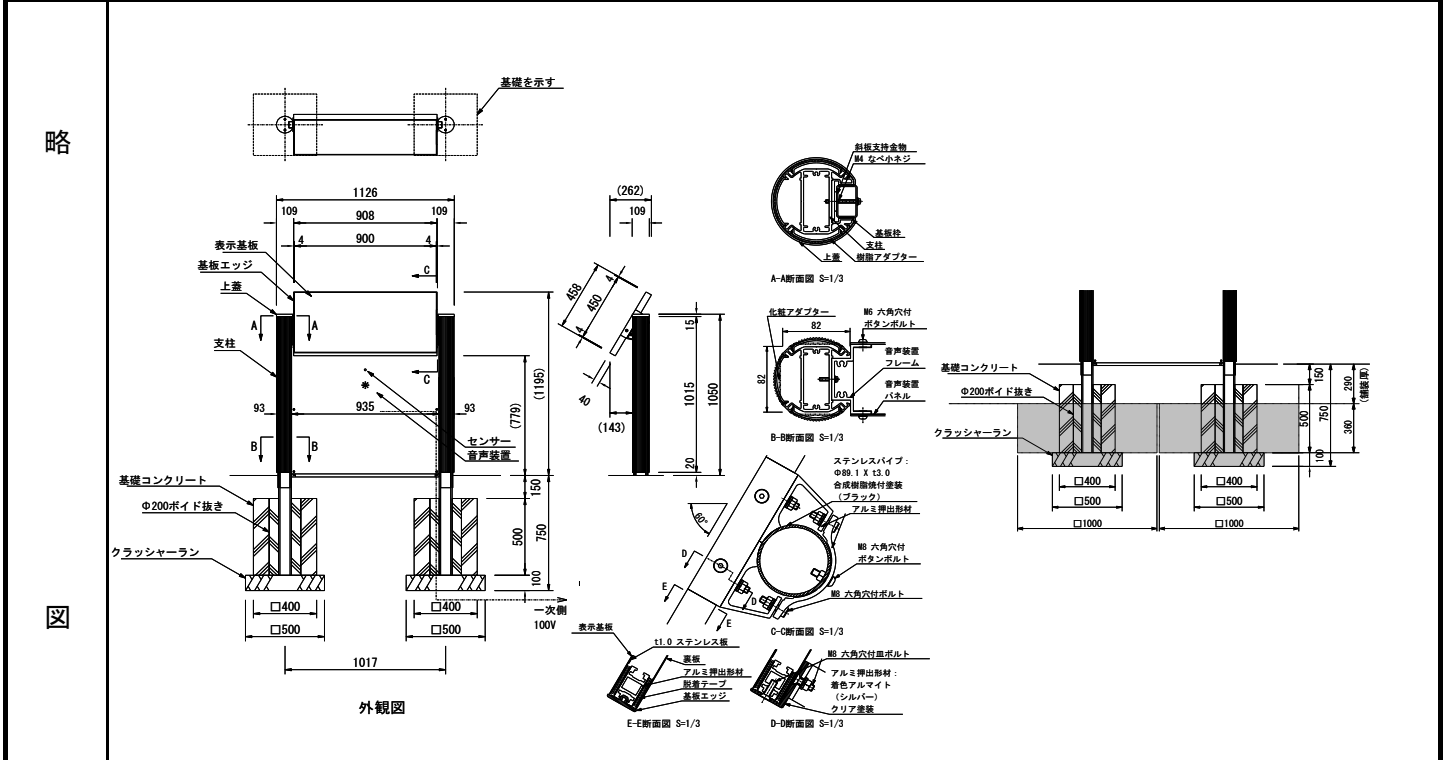
シェルター基礎(5)		F3	単位数量計算書		1基当り	
略 <						

シェルター基礎(6) F3'		単位数量計算書		1基当り	
略 図	 シェルター基礎詳細図(6) 参照 (偏芯タイプ)				
種 別	規格・寸法	算 出 根 拠		数 量	
シェルター基礎工					
根巻コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	V= $0.60 \times 0.60 \times 0.60$	=	0.22	m ³
基礎コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	V= $1.30 \times 1.30 \times 0.50$	=	0.85	m ³
捨てコンクリート	($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) 無筋構造物	V= $1.50 \times 1.50 \times 0.05$	=	0.11	m ³
型枠(根巻)	鉄筋構造物	A= $0.60 \times 0.60 \times 4$	=	1.44	m ²
型枠(基礎)	鉄筋構造物	A= $1.30 \times 0.50 \times 4$	=	2.60	m ²
型枠(捨て)	均し	A= $1.50 \times 0.05 \times 4$	=	0.30	m ²
基礎砕石	再生クラッシャー (RC-40)t=10cm	A= 1.50×1.50	=	2.25	m ²
はかま筋	SD295 (D10)	W= $(2.10 \times 7)+2.082 \times 7) \times 0.560 \div 1000$	=	0.016	t
フープ筋	SD295 (D10)	W= $(1.948 \times 6) \times 0.560 \div 1000$	=	0.007	t
ベース筋	SD295 (D13)	W= $(1.160 \times 14) \times 0.995 \div 1000$	=	0.016	t
主筋	SD295 (D16)	W= $(1.387 \times 8) \times 1.560 \div 1000$	=	0.017	t

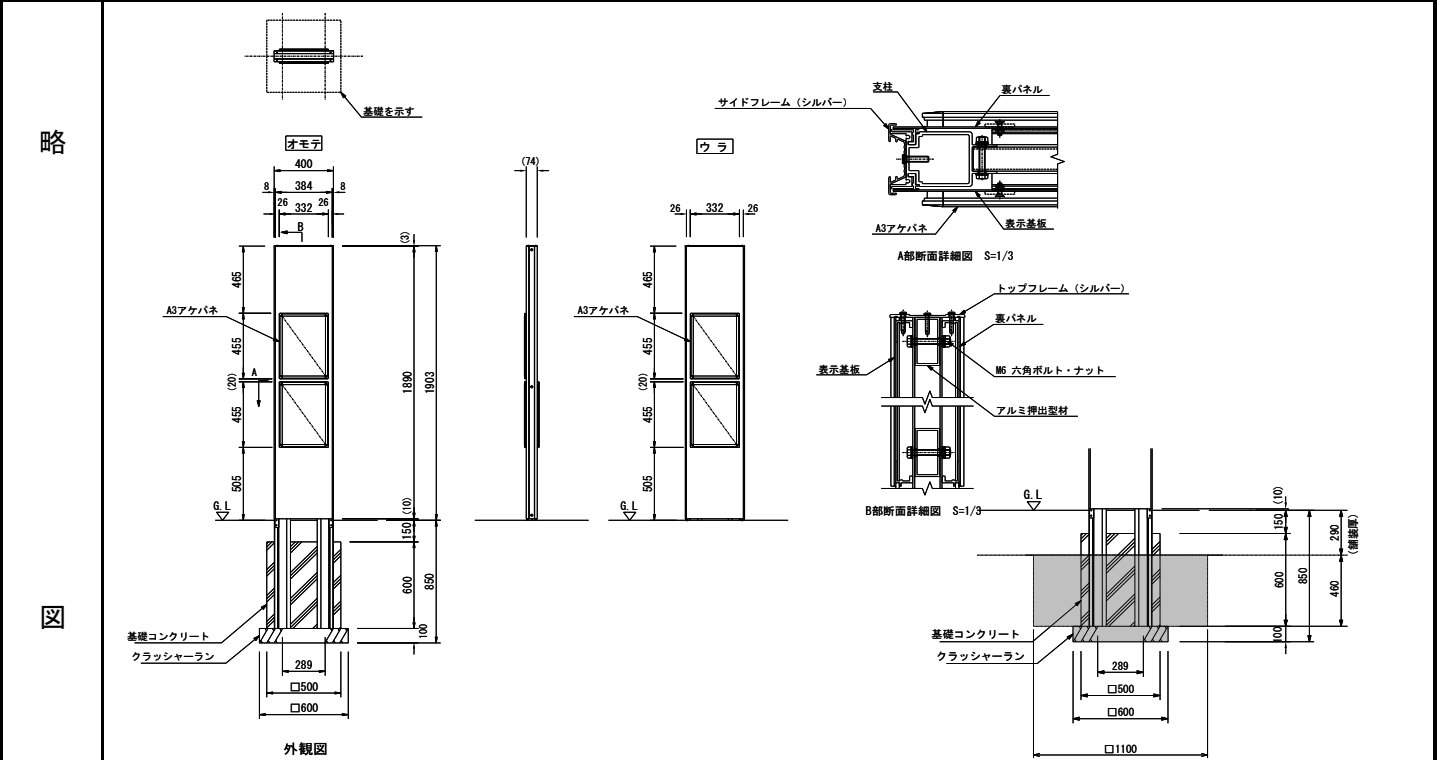
シェルター基礎(7) F4		単位数量計算書		1基当り	
略 図	 シェルター基礎詳細図(7) 参照				
種 別	規格・寸法	算 出 根 拠		数 量	
シェルター基礎工					
根巻コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V= (0.60 \times 0.60 \times 0.60) \times 2 =$		0.43	m³
基礎コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V= 1.30 \times 2.257 \times 0.50 =$		1.47	m³
捨てコンクリート	($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) 無筋構造物	$V= 1.50 \times 2.457 \times 0.05 =$		0.18	m³
型枠(根巻)	鉄筋構造物	$A= 0.60 \times 0.60 \times 8 =$		2.88	m²
型枠(基礎)	鉄筋構造物	$A= 0.50 \times 2.257 \times 2 + 1.30 \times 0.50 \times 2 =$		3.56	m²
型枠(捨て)	均し	$A= 2.457 \times 0.05 \times 2 + 1.50 \times 0.05 \times 2 =$		0.40	m²
基礎砕石	再生クラッシャー (RC-40)t=10cm	$A= 1.50 \times 2.457 =$		3.69	m²
はかま筋	SD295 (D10)	$W= (3.057 \times 7) + 2.082 \times 12 \times 0.560 \div 1000 =$		0.026	t
フープ筋	SD295 (D10)	$W= (1.948 \times 12) \times 0.560 \div 1000 =$		0.013	t
ベース筋	SD295 (D13)	$W= (2.117 \times 7 + 1.160 \times 12) \times 0.995 \div 1000 =$		0.029	t
主筋	SD295 (D16)	$W= (1.387 \times 16) \times 1.560 \div 1000 =$		0.035	t

シェルター基礎(8) F5		単位数量計算書		1基当り	
略 図	シェルター基礎詳細図(8)参照				
種 別	規格・寸法	算 出 根 拠		数 量	
シェルター基礎工					
根巻コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V=0.60 \times 0.60 \times 0.60$	=	0.22	m ³
基礎コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	$V=1.50 \times 1.50 \times 0.50$	=	1.13	m ³
捨てコンクリート	($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) 無筋構造物	$V=1.70 \times 1.70 \times 0.05$	=	0.14	m ³
型枠(根巻)	鉄筋構造物	$A=0.60 \times 0.60 \times 4$	=	1.44	m ²
型枠(基礎)	鉄筋構造物	$A=1.50 \times 0.50 \times 4$	=	3.00	m ²
型枠(捨て)	均し	$A=1.70 \times 0.05 \times 4$	=	0.34	m ²
基礎砕石	再生クラッシャー (RC-40)t=10cm	$A=1.70 \times 1.70$	=	2.89	m ²
はかま筋	SD295 (D10)	$W=(2.300+2.300) \times 8 \times 0.560 \div 1000$	=	0.021	t
フープ筋	SD295 (D10)	$W=(1.948 \times 6) \times 0.560 \div 1000$	=	0.007	t
ベース筋	SD295 (D13)	$W=(1.36+1.360) \times 8 \times 0.995 \div 1000$	=	0.022	t
主筋	SD295 (D16)	$W=(1.387 \times 8) \times 1.560 \div 1000$	=	0.017	t

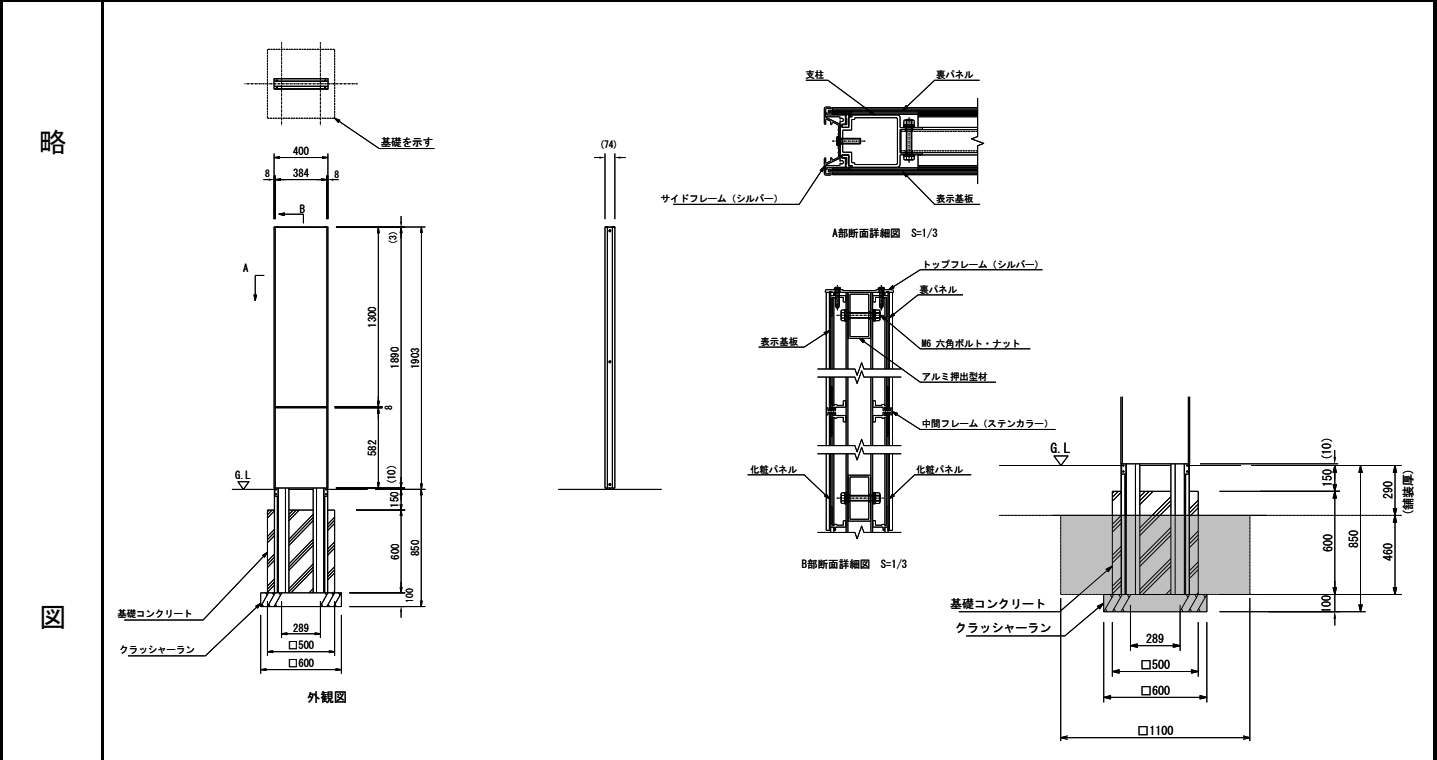
シェルター基礎(9) F5'		単位数量計算書		1基当り	
略 図	 シェルター基礎詳細図(9)参照 (偏芯タイプ)				
種 別	規格・寸法	算 出 根 拠		数 量	
シェルター基礎工					
根巻コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	V= $0.60 \times 0.60 \times 0.60$	=	0.22	m³
基礎コンクリート	($\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$) 鉄筋構造物	V= $1.50 \times 1.50 \times 0.50$	=	1.13	m³
捨てコンクリート	($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$) 無筋構造物	V= $1.70 \times 1.70 \times 0.05$	=	0.14	m³
型枠(根巻)	鉄筋構造物	A= $0.60 \times 0.60 \times 4$	=	1.44	m²
型枠(基礎)	鉄筋構造物	A= $1.50 \times 0.50 \times 4$	=	3.00	m²
型枠(捨て)	均し	A= $1.70 \times 0.05 \times 4$	=	0.34	m²
基礎砕石	再生クラッシャー (RC-40)t=10cm	A= 1.70×1.70	=	2.89	m²
はかま筋	SD295 (D10)	W= $(2.300+2.300) \times 8 \times 0.560 \div 1000$	=	0.021	t
フープ筋	SD295 (D10)	W= $(1.948 \times 6) \times 0.560 \div 1000$	=	0.007	t
ベース筋	SD295 (D13)	W= $(1.36+1.360) \times 8 \times 0.995 \div 1000$	=	0.022	t
主筋	SD295 (D16)	W= $(1.387 \times 8) \times 1.560 \div 1000$	=	0.017	t



種 別	規格・寸法	算 出 根 拠	数 量
音声案内	L1126×W262×H1195	N= 10.0	10.0 基
コンクリート	σ ck=18N/mm ² 無筋・鉄筋構造物	V= (0.40×0.40×0.50-0.09×0.09×0.50) ×2×10.0	= 1.52 m ³
型枠	無筋・鉄筋構造物	A= (0.40×0.50×4+0.2×3.14×0.5) ×2×10.0	= 14.28 m ²
基礎碎石	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	A= ((0.50×0.50) ×2) ×10.0	= 5.00 m ²
床堀		(1.0. ×1.0×0.36+0.50×0.50×0.10) ×2×10	= 7.70 m ³
埋戻		(1.0×1.0-0.4×0.4) ×0.36×2×10	= 6.05 m ³
残土処分		7.70 - 6.05 /0.9	= 0.98 m ³



種 別	規格・寸法	算 出 根 拠	数 量
乗降案内板	L400×W74×H1903	N= 10.0	10.0 基
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 無筋・鉄筋構造物	$V = ((0.50 \times 0.50 \times 0.60 - (0.108 \times 0.074 \times 0.60 \times 2)) \times 10.0$	= 1.40 m ³
型枠	無筋・鉄筋構造物	$A = (0.50 \times 0.60 \times 4) \times 10.0$	= 12.00 m ²
基礎碎石	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	$A = 0.60 \times 0.60 \times 10.0$	= 3.60 m ²
床堀		$((1.10 \times 1.10 \times 0.46 + 0.6 \times 0.6 \times 0.1) \times 10.0$	= 5.93 m ³
埋戻		$(1.1 \times 1.1 - 0.5 \times 0.5) \times 0.46 \times 10.0$	= 4.42 m ³
残土処分		$5.93 - 4.42 / 0.9$	= 1.02 m ³



種 別	規格・寸法	算 出 根 拠	数 量
乗降案内板	L400×W74×H1903	N= 10.0	10.0 基
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ 無筋・鉄筋構造物	$V= ((0.50 \times 0.50 \times 0.60 - (0.108 \times 0.074 \times 0.60 \times 2)) \times 10.0$	= 1.40 m ³
型枠	無筋・鉄筋構造物	$A= ((0.50 \times 0.60 \times 4) \times 10.0$	= 12.00 m ²
基礎碎石	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	$A= 0.60 \times 0.60 \times 10.0$	= 3.60 m ²
床堀		$((1.10 \times 1.10 \times 0.46 + 0.6 \times 0.6 \times 0.1) \times 10.0$	= 5.93 m ³
埋戻		$(1.1 \times 1.1 - 0.5 \times 0.5) \times 0.46 \times 10.0$	= 4.42 m ³
残土処分		$5.93 - 4.42 / 0.9$	= 1.02 m ³