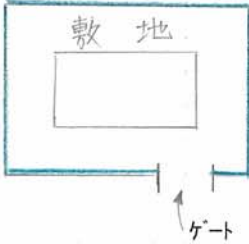


躯体拾い書

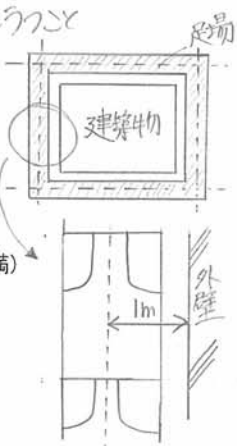
躯体拾い書:仮設:仮設:共通仮設[1箇所]

A 部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
仮設	共通仮設費 (パーセント計算)	共通仮設 ↑ ファックスや電気代など		=	1.00 =	1.00 =		1.00
仮設	仮囲い (成形鋼板 H=3.0m) (6ヶ月)	敷地  ↑ ゲート	No.1の右下に (※仮囲いは成形鋼板 3.0m 合計30m) (※シートゲートは W5.4×H4.5m)とかがれているため	30.00 -5.40 差引く	= =	30.00 -5.40		24.60
仮設	シートゲート (防災・防水シート) (W5.4m×H4.5m) (6ヶ月)			=	1.00 =	1.00 =		1.00
仮設	交通整理員	日給	No.1 右下に (※交通整理員は1人×6ヶ月)とかがれているため	30×6 30日×6ヶ月	=	180.00 =		180.00 (日)
仮設	諸経費 (パーセント計算)	↑ 給料など	※1ヶ月=30日と考える		=	1.00 =		1.00

※パーセント計算:全体の何%と最初から決めておくこと

躯体拾い書:仮設:仮設:直接仮設[1箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
	直接仮設							
※	建築面積		(令第2条第2項)より 建築物の外壁又はこれに代わる柱の中心線で囲まれた部分の水平投影面積による	建築基準法 11.48x7.48	=	85.87 =	<A01> 85.87 =	85.87
※	延べ床面積		(令第2条第4項)より 建築物の各階の床面積の合計による	建築基準法 11.48x7.48	=	85.87 =	<A02> 85.87 =	85.87
仮設	やり方	建築面積		A01	=	85.87 =	85.87 =	85.87
仮設	墨出し (現寸型枠共)	延べ床面積		A02	=	85.87 =	85.87 =	85.87
仮設	外部枠組足場 (W=900 H=10m未満) (3ヶ月)	外壁+1m×2	→ ↑ 5.00+6.10+(0.30×2)+(1.00×2) 13.70×3.60×2 9.60×3.60×2 7.00+(0.30×2)+(1.00×2) 両側 3.60 = 3.00 + 0.60 高さ 1.00mが両端		=	98.64 69.12	<GA1> 167.76 =	167.76
仮設	安全手摺 (枠組足場用) (3ヶ月) てすり 封習は規格品	外壁+1m×2	→ ↑ 外部枠組足場と同じ長さ		=	27.40 19.20	46.60 =	46.60
仮設	ネット状養生 (垂直養生) (3ヶ月)	足場面積		GA1	=	167.76 =	167.76 =	167.76



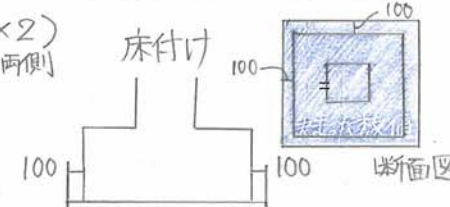
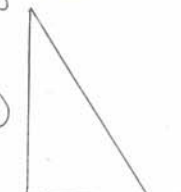
躯体拾い書:仮設:仮設:直接仮設[1箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
仮設	内部脚立足場 (並列 1ヶ月) 外部枠組足場と異なる	延べ床面積	<u>A02</u>	=	85.87 =	85.87 =	85.87		
仮設	養生	延べ床面積	<u>A02</u>	P-2と関連 =	85.87 =	85.87 =	85.87		
仮設	清掃片付け (竣工時清掃共)	延べ床面積	<u>A02</u>	=	85.87 =	85.87 =	85.87		

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
		ファンデーションのF = 基礎を表す							
	F1								
※	基礎寸法	(W2000 × D2000 × H1000)	<p>☆ 積算数量基準よ</p> <p>根切りとは側面を垂直とみなし 根切り面積 × 深さの体積とする</p> <p>↓</p> <p>躯体寸法 + 余幅</p> <p>基礎深さ + 捨コン + 碎石</p>	<p>法幅の半分</p> <p>ゆとり幅</p> <p>240</p> <p>算式</p> <p>根切り</p> <p>500</p> <p>500</p> <p>480</p> <p>2000</p> <p>480</p> <p>1000</p> <p>50</p> <p>150</p> <p>1.00 =</p> <p>1.00 =</p> <p>(1.00)</p> <p>2.00</p>					
土工	根切り	(つぼ・布掘り)	<p>☆ 積算数量基準よ</p> <p>根切り深さ1.5mを超える 場合、法幅係数は0.3</p> <p>考方 ↓</p> <p>⑩</p> <p>根切り深さ=1600</p> <p>③ 480 = 法幅</p>	<p>H=1600</p> <p>(0.3H=480)</p> <p>3.48 × 3.48 × 1.60</p> <p>100 + 0.40 + 0.05 + 0.15</p> <p>(H) 捨コン 碎石</p> <p>2.00 + (0.48 ÷ 2 × 2) + (0.50 × 2)</p> <p>(W) 法幅1/2 × 両側 ゆとり幅 × 両側</p> <p>2.00 + (0.10 × 2)</p> <p>(W) (D) 両側</p> <p>2.20 × 2.20</p> <p>床付け</p> <p>100</p> <p>100</p> <p>100</p> <p>100</p> <p>断面図</p>	19.38 =	<V00>	19.38 =	(19.38)	38.76
土工	床付け	(つぼ・布掘り)			4.84 =	<A00>	4.84 =	(4.84)	9.68
土工	埋戻し	(つぼ・布掘り)	<p>埋戻し部分</p> <p>基礎柱</p> <p>基礎</p> <p>捨コン 碎石</p> <p>400</p> <p>1200</p> <p>50</p> <p>150</p> <p>地業</p> <p>地中コン</p> <p>基礎</p> <p>基礎柱</p>	<p>根切り</p> <p>V00</p> <p>19.38</p> <p>両側に100を含めた 砂利敷き面積</p> <p>差引く</p> <p>-A00 × 0.20</p> <p>0.05 + 0.15</p> <p>捨コン 碎石</p> <p>-2.00 × 2.00 × 1.00 (基礎体積)</p> <p>-0.60 × 0.60 × 0.40 (基礎柱体積)</p> <p>積算数量基準よ</p> <p>埋戻し = 根切り - (地中のコンクリート + 捨コン + 碎石)</p>	=	<V01>	14.27 =	(14.27)	28.54
土工	建設発生土処分	(場外適切処分)			-0.97		-0.97		
土工	砂利地業	(基礎下)			-4.00		-4.00		
土工	埋戻し				-0.14		-0.14		
土工	建設発生土処分	(場外適切処分)			19.38		19.38		
土工	埋戻し				-14.27		-14.27		
土工	砂利地業	(基礎下)			0.73 =		0.73 =		(0.73)
土工	埋戻し				1.46		1.46		
コンクリ	捨てコンクリート	(FC=18N/mm <sup>2</sup> )			A00 × 0.05		A00 × 0.05		(0.24)
コンクリ	捨てコンクリート	(FC=18N/mm <sup>2</sup> )			0.24 =		0.24 =		0.48

☆ 積算数量基準よ) ゆとり幅 = 片面0.5mとされる  
 ※ ゆとり幅 + 法幅の半分 = 余幅 (59)

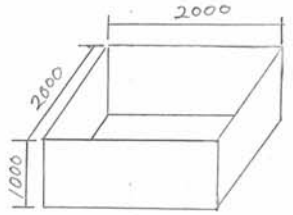
※ ( ) は箇所当り



No.1の基礎リスト参照

躯体拾い書:躯体:基礎部:F1[2箇所]

A 部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
コンクリ	鉄筋コンクリート (基礎) (FC=21+3N/mm2)		$(W)(D)(H)$ $2.00 \times 2.00 \times 1.00$ (基礎体積)	= 4.00 =	4.00 =	(4.00)		8.00
型枠	型枠 = 面積 (基礎)		4周 $(2.00+2.00) \times 2 \times 1.00$ (W)(D) D16の鉄筋が8本	= 8.00 =	8.00 =	(8.00)		16.00
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D16) (基礎)	へース筋	$2.34 \times 8 \times 2$ ← 縦と横 $2.00 + (0.17 \times 2)$ (W) フック 両端	= 37.44 =	37.44 =	(37.44)		74.88



4周  
 $(2.00+2.00) \times 2 \times 1.00$   
(W)(D)

D16の鉄筋が8本

$2.34 \times 8 \times 2$  ← 縦と横

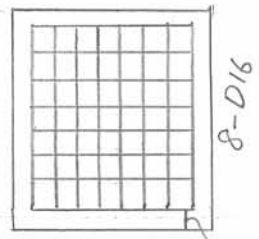
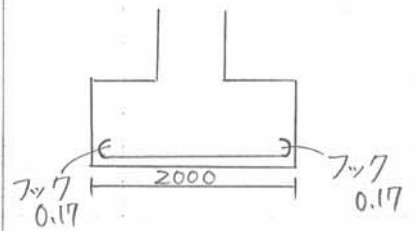
$2.00 + (0.17 \times 2)$   
(W) フック 両端

No.1の基礎リストより

積算数量基準より

先端で止まる径13mm以下の鉄筋はフックをみない  
とあるが今回はD16のためフックを含める

↓  
No.1の右下に  
2. フックはD16 = 0.17とある



かぶり厚さは考慮しない

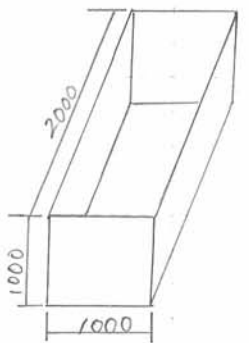


躯体拾い書:躯体:基礎部:F2[4箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
		F2							
		(F2・・・1箇所当り)							
※	基礎寸法	(W1000×D2000×H1000)		1	1.00 =	1.00 =			(1.00)
				(W) ゆとり幅×両側 $1.00 + (0.50 \times 2) + (0.24 \times 2)$ 法幅 $\frac{1}{2}$ ×両側					4.00
土工	根切り	H=1600 (つぼ・布掘り)		(H) $1.00 + 0.40 + 0.05 + 0.15$ 基礎基礎柱 捨コン = 碎石 2.48×3.48×1.60	13.81 =	<V00> 13.81 =			(13.81)
				(D) ゆとり幅×両側 $2.00 + (0.50 \times 2) + (0.24 \times 2)$ 法幅 $\frac{1}{2}$ ×両側					55.24
土工	床付け	(つぼ・布掘り)	積算数量基準より 床付けとは砂利敷きの面積 砂利敷きとは躯体材法に 片側0.1mを加えた面をいう	(D) $2.00 + (0.10 \times 2)$ 砂利敷き 両側 1.20×2.20 (W) $1.00 + (0.10 \times 2)$ 砂利敷き 両側	2.64 =	<A00> 2.64 =			(2.64)
									10.56
土工	埋戻し	(つぼ・布掘り)	根切り	V00	=	13.81	<V01> 11.14 =		(11.14)
			地業	-A00×0.20	=	-0.53			44.56
			地中コン						
			基礎	(W) (D) (H) -1.00×2.00×1.00 (基礎体積)	=	-2.00			
			基礎柱	(W) (D) (H) -0.60×0.60×0.40 (基礎柱体積)	=	-0.14			
土工	建設発生土処分	(場外適切処分)	根切り	V00	=	13.81	2.67 =		(2.67)
			埋戻し	-V01	=	-11.14			10.68
土工	砂利地業	(基礎下)		A00×0.15	=	0.40 =	0.40 =		(0.40)
									1.60
コンクリ	捨てコンクリート	(FC=18N/mm2)		A00×0.05	=	0.13 =	0.13 =		(0.13)
									0.52

躯体拾い書: 躯体: 基礎部: F2[4箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
コンクリ	鉄筋コンクリート (基礎) (FC=21+3N/mm <sup>2</sup> )			(W) (D) (H) 1.00x2.00x1.00 (基礎体積)	=	2.00 =	2.00 =		(2.00) 8.00
型枠	型枠 (基礎)			4周 (1.00+2.00)x2x1.00 (H) (W) (D)	=	6.00 =	6.00 =		(6.00) 24.00
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D13) → 積算数量基準よ (基礎)		ベース筋短辺 フックは含まない	(W) 1.00x8	=	8.00 =	8.00 =		(8.00) 32.00
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D16) → D16=0.17 (基礎)		ベース筋長辺	D16の鉄筋が5本 ↓ 2.34x5 ↑ 2.00+(0.17x2) (D)	=	11.70 =	11.70 =		(11.70) 46.80



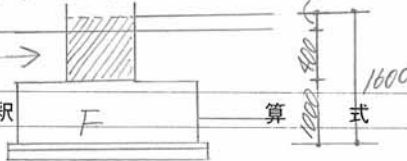


躯体拾い書: 躯体: 基礎部: FC1 [2箇所]

積算数量基準より

基礎上面から基礎梁上面とする

この部分 →

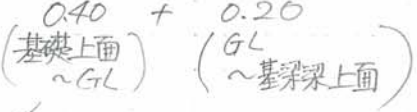


A 部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
------	----	----	----	-----	-----	----	----	----

F (基礎) + C (柱) = 基礎柱を表す  
FC1

(FC1...1箇所当り)

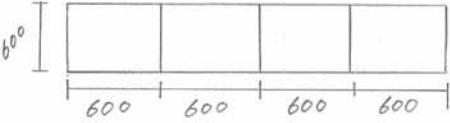
No.1の軸組図より



※	基礎柱寸法 (W600 × D600 × H600) 柱寸法		1	=	1.00 =	1.00 =		(1.00) 2.00
---	--------------------------------------	--	---	---	--------	--------	--	----------------

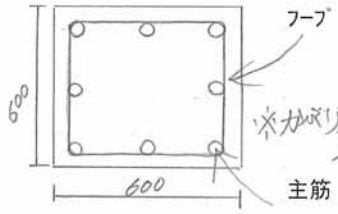
コンクリ	鉄筋コンクリート (基礎柱) (FC=21+3N/mm2)	体積 0.60 × 0.60 × 0.60 (W) (D) (H)		=	0.22 =	0.22 =		(0.22) 0.44
------	-------------------------------------	---	--	---	--------	--------	--	----------------

型枠	型枠 (基礎柱)	4周 (H) (0.60+0.60) × 2 × 0.60 (W) (D)	基礎・柱リスト参照 =	=	1.44 =	1.44 =		(1.44) 2.88
----	-------------	---	-------------	---	--------	--------	--	----------------



$1.60 \div 0.10 = 16.00 + 1 = 17$ 本  
(1.00 + 0.40 + 0.20) (@100)

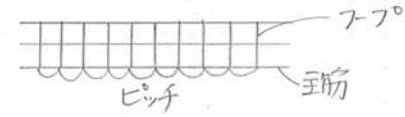
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D10) (基礎柱)	2.40 × 17 積算数量基準より		=	40.80 =	40.80 =		(40.80) 81.60
----	---------------------------------	-----------------------	--	---	---------	---------	--	------------------



割付本数はその長さをピッチで割り  
小数点第1位を切り上げ大整数に1本加えたもの  
(植算からきている考え)

鉄筋	異形鉄筋長さ (SD345 D22) (基礎柱)	1.75 × 8 割付本数		=	14.00 =	14.00 =		(14.00) 28.00
----	--------------------------------	------------------	--	---	---------	---------	--	------------------

← フープが何本入っているかを求める



A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
		FC2							
		(FC1.....1箇所当り)							
※		基礎柱寸法 (W600×D600×H600)		1	= 1.00 =	1.00 =	(1.00)		4.00
コンクリ		鉄筋コンクリート (基礎柱) (FC=21+3N/mm2)		(W) (D) (H) 0.60x0.60x0.60	= 0.22 =	0.22 =	(0.22)		0.88
型枠		型枠 (基礎柱)		(W) (D) (H) (0.60+0.60)x2x0.60	= 1.44 =	1.44 =	(1.44)		5.76
鉄筋		異形鉄筋長さ (SD295A D10) (基礎柱)	フーフ	2.40x17	= 40.80 =	40.80 =	(40.80)		163.20
鉄筋		異形鉄筋長さ (SD345 D22) (基礎柱)	主筋	1.75(6本) ※基礎リストを見る	= 10.50 =	10.50 =	(10.50)		42.00

躯体拾い書: 躯体: 基礎部: FG1 [2箇所]

A 部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
	F(基礎)+G(梁) = 基礎梁を表す							
	FG1	↓ ガーダー(大梁に用いる)						
	(FG1・1箇所当り)							
※	基礎梁寸法 (W400×D1200)			=	1.00 =	1.00 =		(1.00) 2.00
※	内法 スパン長さ (A~B)		積算数量基準より 内法寸法 基礎間 柱間を問わず横架材の内法寸法		=	4.40 =		(4.40) 8.80
※	内法 スパン長さ (B~C)		AB間スパン 5.00 - (0.30 × 2) 柱1/2 両側		=	5.50 =		(5.50) 11.00
※	鉄筋用スパン (A~C) 全体		積算数量基準より 内法長さ 鉄筋用スパン 5.00 + 6.10 - (0.30 × 2) 4.40 + 0.60 + 5.50		=	10.50 =		(10.50) 21.00
土工	根切り (つぼ・布掘り)		法幅係数は根切深土が 1.5m以下の場合0とある H=1200 (余巾=0) No.1 基礎伏図参照					(8.63) 17.26
土工	床付け (つぼ・布掘り)		床幅 1.40 × 2.02 × 1.20 1.40 × 3.12 × 1.20 No.1 基礎伏図参照					(4.86) 9.72
土工	埋戻し (つぼ・布掘り)		埋戻し 差引く No.1 基礎伏図参照					(4.14) 8.28
			掃コン + 砕石 0.05 0.15 スパン					-0.97 -1.76

躯体拾い書:躯体:基礎部:FG1[2箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
				基礎法 (捨てコン+砕石)					
			B-C	$-0.40 \times 1.00 \times 5.50$	=	-2.20			
			F1当り	$0.40 \times 0.60 \times 0.70 \times 2$	=	0.34			
			F2当り	$0.40 \times 0.60 \times 0.20 \times 2$	=	0.10			
			※ すでに地業部分は No.1 軸組図より 差し引いてある。 1.00 - 0.40						
土工	建設発生土処分 (場外適切処分)	根切り	V00	地中梁リスト参照	=	8.63	4.49 =		(4.49)
		埋戻し	-V01		=	-4.14			8.98
土工	砂利地業 (基礎下)		A00x0.15		=	0.73	0.73 =		(0.73)
									1.46
コンクリ	捨てコンクリート (FC=18N/mm <sup>2</sup> )		A00x0.05		=	0.24	0.24 =		(0.24)
									0.48
コンクリ	鉄筋コンクリート (基礎梁) (FC=21+3N/mm <sup>2</sup> )		A-B	$0.40 \times 1.20 \times 4.40$	=	2.11	4.31 =		(4.31)
			B-C	$0.40 \times 1.20 \times 5.50$	=	2.64			8.62
			F1当り	$-0.40 \times 0.60 \times 0.70 \times 2$	=	-0.34			
			F2当り	$-0.40 \times 0.60 \times 0.20 \times 2$	=	-0.10			
			基礎法 × スパン						
			差し引く!!						
型枠	型枠 (基礎梁)		A-B	$1.20 \times 2 \times 4.40$	=	10.56	21.60 =		(21.60)
			B-C	$1.20 \times 2 \times 5.50$	=	13.20			43.20
			F1当り	$-0.60 \times 2 \times 0.70 \times 2$	=	-1.68			
			F2当り	$-0.60 \times 2 \times 0.20 \times 2$	=	-0.48			
			両面						
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D10) (基礎梁)	腹筋	A-B	$4.40 \times 4$	=	17.60	216.40 =		(216.40)
			B-C	$5.50 \times 4$	=	22.00			432.80
			スターラップ						
			A-B	$3.20 \times 23$	=	73.60			
			B-C	$3.20 \times 29$	=	92.80			
			巾止						
			A-B	$0.40 \times 6 \times 2$	=	4.80			

No.1 地中梁リスト参照

割付本数

$4.40 \div 0.20 = 22.00 + 1 = 23$ 本 =  
 $5.50 \div 0.20 = 27.5 \rightarrow 28 + 1 = 29$ 本  
 切り上げ"  
 $4.40 \div 1.00 = 4.40 \rightarrow 5 + 1 = 6$ 本

躯体拾い書:躯体:基礎部:FG1[2箇所]

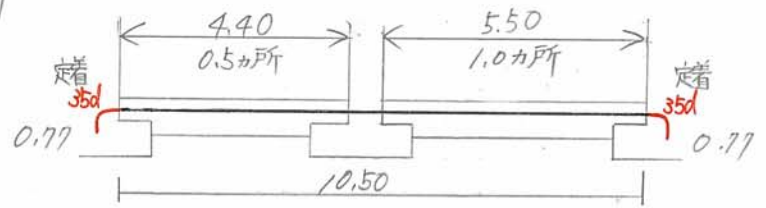
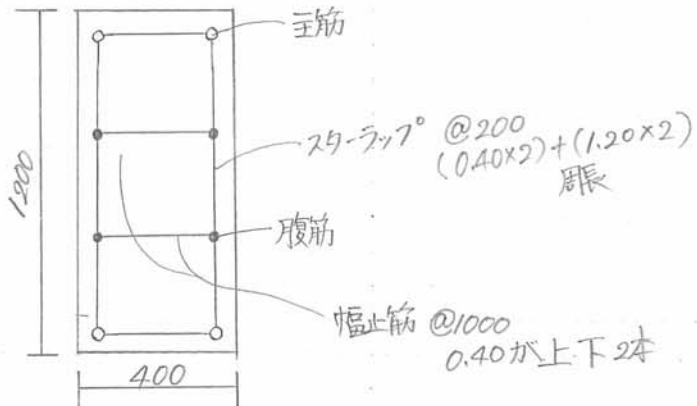
A 部位	名称	注釈	計算式	(1)	(2)	合計	N数
------	----	----	-----	-----	-----	----	----

B-C 0.40x7x2  $5.50 \div (1.00) = 5.50 \rightarrow 6 + 1 = 7$ 本  
カット

鉄筋 異形鉄筋長さ (SD345 D22) (基礎梁) 主筋 12.04x4  $10.50 + (0.77 \times 2) = 48.16 = 48.16 = (48.16)$   
両側  
A-Cの鉄筋用スパン 定着(35d) \*No.1の右下4より  
 96.32

鉄筋 ガス圧接 (D22+D22) (基礎梁)  $4 \times 1.5 = 6.00 = 6.00 = (6.00)$   
4本  $0.5 + 1.0$  箇所 \*5mで1箇所  
 12.00

\*かぶり厚さは考慮しない



圧接について  
 $H < 5$  のとき 0.5箇所  
 $5 \leq H < 10$  のとき 1.0箇所  
 $10 \leq H$  のとき 2.0箇所

\*連続梁 → 内法寸法  
 単独梁 → 実長 用いる



A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	NO	N数
		FG2							
		(FG2・・・1箇所当り)							
※	基礎梁寸法	(W450×D1200)		1	=	1.00 =	1.00 =		(1.00)
									3.00
※	スパン長さ	(1~2)		6.40	=	6.40 =	6.40 =		(6.40)
									19.20
※	鉄筋用スパン	(A~C)		6.40	=	6.40 =	6.40 =		(6.40)
									19.20
土工	根切り	(つぼ・布掘り)	H=1200 (余巾=0)	1-2	1.45x3.52x1.20	6.12 =	<V00> 6.12 =		(6.12)
									18.36
土工	床付け	(つぼ・布掘り)		1-2	0.65x6.40	=	4.16	<A00> 3.25 =	(3.25)
				F1・2当り	-0.65x0.70x2	=	-0.91		9.75
土工	埋戻し	(つぼ・布掘り)		根切り	V00	=	6.12	<V01> 2.97 =	(2.97)
				地業	-A00x0.20	=	-0.65		8.91
				地中コン	1-2	-0.45x1.00x6.40	=	-2.88	
				F1・2当り	0.45x0.60x0.70x2	=	0.38		
土工	建設発生土処分	(場外適切処分)		根切り	V00	=	6.12	3.15 =	(3.15)
				埋戻し	-V01	=	-2.97		9.45

1~2のスパン  
7.00 - (0.30 x 2)  
柱1/2 x 両側

根切深さが1.5m以下のため、  
法幅は0(=垂直)とする

0.45 + (0.50 x 2)  
基本法 中心幅 x 両側

1.45 x 3.52 x 1.20

6.40 - (0.50 x 2) - (0.24 x 2) - 2(1.00 - 0.30)  
スパン 中心幅 x 両側 両側 x (基礎1/2 - 柱1/2)

0.45 + (0.10 x 2)  
ハッチング部分 差し引く

0.65 x 6.40  
F1・2当り

-0.65 x 0.70 x 2

1.00 - 0.30  
基礎1/2 柱1/2

※ 基礎部の根切り部分を考慮



A	部位	名称	注	積	算	式	(1)	(2)	合計	NO	N数
土工	砂利地業 (基礎下)			<u>A00</u> ×0.15	=		0.49 =	0.49 =	(0.49)		1.47
コンクリ	捨てコンクリート (FC=18N/mm <sup>2</sup> )			<u>A00</u> ×0.05	=		0.16 =	0.16 =	(0.16)		0.48
コンクリ	鉄筋コンクリート (基礎梁) (FC=21+3N/mm <sup>2</sup> )	1-2 F1・2当り		0.45×1.20×6.40 -0.45×0.60×0.70×2	=		3.46 -0.38	3.08 =	(3.08)		9.24
				ハッチング部分 差し引く							
型枠	型枠 (基礎梁)	1-2 F1・2当り		1.20×2×6.40 -0.60×2×0.70×2	=		15.36 -1.68	13.68 =	(13.68)		41.04
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D10) (基礎梁)	腹筋 1-2 継手 スターラップ 1-2 巾止 1-2		6.40×4 0.40×4×1 3.30×33 0.45×8×2	=		25.60 1.60 108.90 7.20	143.30 =	(143.30)		429.90
				周長 (0.45×2)+(1.20×2) 割付本数 6.40÷0.20=32+1=33本 6.40÷1.00=6.40→7+1=8本 切り上げ"							
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD345 D22) (基礎梁)	主筋		7.94×6 6.40+(0.77×2)	=		47.64 =	47.64 =	(47.64)		142.92
				鉄筋用スパン 定着35d×両側							
鉄筋	ガス圧接 (D22+D22) (基礎梁)			6×1	=		6.00 =	6.00 =	(6.00)		18.00
				* 単独梁のため7m毎に1カ所							

躯体拾い書:躯体:基礎部:土間[1箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		土間	No.1 土間詳細図参照					
※	土間面積	(W4625 × D6800)	1-2間 柱1/2 両側 FG1 両側	$7.00 + (0.30 \times 2) - (0.40 \times 2)$	= 1.00	= 1.00	= 1.00	1
※	土間面積	(W5725 × D6800)	梁の内法	$5.00 + 0.30 - 0.45 - (0.45 \div 2)$ AB間 柱1/2 FG2 FG2の1/2	= 1.00	= 1.00	= 1.00	1
※	鉄筋用長さ→		梁の内法	$(W) \rightarrow 10.80$ $(W) \rightarrow 4.63 + 5.73 + 0.45$ AB間 BC間 FG2幅 $(W) \rightarrow 5.00 + 6.10 + (0.30 \times 2) - (0.45 \times 2)$ A-C間 柱1/2 両側	= 10.80	= 10.80	= 10.80	1
※	鉄筋用長さ↑			(D) 6.80	= 6.80	= 6.80	= 6.80	1
土工	持ちとり 鋤取り		天端+200 厚み275 0.08(差) 鋤取り部分 275-200=75 120+25+0.15+30+100	(W) (D) 4.63x6.80 (W) (D) 5.73x6.80	<A00> 70.44 x	$0.275 - 0.20 = 0.075$ 面積	<V01> 5.64	1
土工	建設発生土処分 (場外適切処分)			V01	= 5.64	= 5.64	= 5.64	1

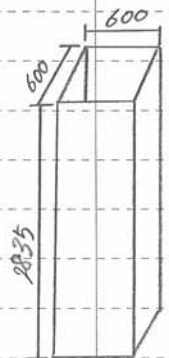
躯体拾い書:躯体:基礎部:土間[1箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
	土工	砂利地業 (土間下)		A00 = 70.44 x 0.10 =			7.04	
	土工	ポリエチレンシート (土間下 厚0.15)		A00 = 70.44 =		70.44 =	70.44	
	土工	フォームスチレンボード (土間下 厚25)		A00 = 70.44 =		70.44 =	70.44	
	土工	砂敷き (厚30)		A00 = 70.44 =		70.44 =	70.44	
	コンクリ	土間コンクリート (FC=18N/mm2)		A00 = 70.44 x 0.12 =			8.45	
	鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D10) ※内法4.5mで1箇所 (土間)	<p>→ 継手</p> <p>↑</p> <p>継手</p>	<p>鉄筋用長さ 定着35d 6.80 + (0.35 x 2) 両側</p> <p>鉄筋用長さ 定着35d 10.80 + (0.35 x 2) 35x(0.35) 両側</p> <p>(W) 11.50x35 40d 0.40x35x2 2箇所</p> <p>割付本数 6.80 ÷ 0.20 = 34 + 1 = 35本 =</p> <p>AB間 4.63 ÷ 0.20 = 23.15 → 24 + 1 =</p> <p>BC間 5.73 ÷ 0.20 = 28.65 → 29 + 1 =</p> <p>(W) 0.40x(25+30)x1 1箇所 40d</p>	<p>402.50</p> <p>28.00</p> <p>187.50</p> <p>225.00</p> <p>22.00</p>	865.00 =	865.00	



躯体拾い書:躯体:地上部: C1[2箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		カラムのC = 柱を表す						
		C1						
		(C1.....1箇所当り)						
※	柱寸法	(W600×D600)		1 高さ (GL~RSL) (勾配70の平均)	= 1.00 =	1.00 =	(1.00)	2.00
※	柱高さ	基礎柱で 積算者み ↓ GL+200 ~RSL+35 勾配の平均		3.00 - 0.20 + 0.035 (GL~地中梁の天端) 2.835	= 2.84 =	2.84 =	(2.84)	5.68
コンクリ	鉄筋コンクリート	体積		(W) (D) 高さ 0.60x0.60x2.84	= 1.02 =	1.02 =	(1.02)	2.04
	(柱)	(FC=21+3N/mm2)						
型枠	型枠			4周 (0.60+0.60)x2x2.84 高さ (W) (D)	= 6.82 =	6.82 =	(6.82)	13.64
	(柱)			(W) 0.60x4 (周長)				
鉄筋	異形鉄筋長さ	フープ		2.40x29 割付本数 2.84 ÷ 0.10 = 28.4 → 29本 ※基礎柱の際に1本考慮しているため 1本たす必要はない	= 69.60 =	69.60 =	(69.60)	139.20
	(SD295A D10)							
	(柱)							



躯体拾い書:躯体:地上部: C1[2箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
	鉄筋	異形鉄筋長さ (SD345 D22) (柱)	主筋	$3.11 \times 8$ 本 $2.84 + 0.27$ 高さ フック	= 24.88 =	= 24.88 =	(24.88)	
							49.76	
	鉄筋	ガス圧接 (D22+D22) (柱)		8x1 各階/カ所	= 8.00 =	= 8.00 =	(8.00)	
							16.00	

躯体拾い書:躯体:地上部: C2[4箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		C2 ※ C1と同じ						
		(C2.....1箇所当り)						
※	柱寸法			1	= 1.00 =	= 1.00 =	(1.00)	
	(W600×D600)							4.00
※	柱高さ	GL+200		2.835	= 2.84 =	= 2.84 =	(2.84)	
		~RSL+35						11.36
コンクリ	鉄筋コンクリート			$\frac{(W)(D)}{0.60 \times 0.60 \times 2.84}$	= 1.02 =	= 1.02 =	(1.02)	
	(柱)							4.08
	(FC=21+3N/mm <sup>2</sup> )							
型枠	型枠			$\frac{4周}{(0.60+0.60) \times 2 \times 2.84}$	= 6.82 =	= 6.82 =	(6.82)	
	(柱)							27.28
鉄筋	異形鉄筋長さ	7-7°		2.40×29	= 69.60 =	= 69.60 =	(69.60)	
	(SD295A D10)							278.40
	(柱)							





躯体拾い書:躯体:地上部:RG1[2箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		ル-7のR=屋上, ガーデンのG=大梁						
		RG1						
		(RG1・1箇所当り)						
※		大梁寸法 (W350×D700)		1	= 1.00 =	1.00 =	(1.00)	2.00
※		内法長さ (A~B)		$5.00 - (0.30 \times 2)$ AB間 柱 $\frac{1}{2}$ 両側 4.40	= 4.40 =	4.40 =	(4.40)	8.80
※		内法長さ (B~C)		$6.10 - (0.30 \times 2)$ BC間 柱 $\frac{1}{2}$ 両側 5.50	= 5.50 =	5.50 =	(5.50)	11.00
※		鉄筋用長さ (A~C)		AB内法 BC内法 柱 $4.40 + 5.50 + 0.60$ $\ast 11.10 - (0.30 \times 2)$ 10.50	= 10.50 =	10.50 =	(10.50)	21.00
コンクリ		鉄筋コンクリート (大梁) (FC=21+3N/mm <sup>2</sup> )	A-B	(W) (D) AB内法長さ 0.35×0.70×4.40	= 1.08	2.43 =	(2.43)	
			B-C	(W) (D) BC内法長さ 0.35×0.70×5.50	= 1.35		4.86	

躯体 体拾い書: 躯体: 地上部: RG1 [ 2箇所 ]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数	
型枠	型枠 (大梁)	面積 床版 差し引くところ 700 150 700 350 4.400	A-B	$0.70 \times 2$ (W) (D) AB内法長さ $(0.35+0.70 \times 2) \times 4.40$	=	7.70	15.84	(15.84)	
			B-C	(W) (D) BC内法長さ $(0.35+0.70 \times 2) \times 5.50$	=	9.63			31.68
			床版当り	-0.15 x 4.40 AB内法長さ	=	-0.66			
			スラブ厚さ 150 -0.15 x 5.50 BC内法長さ	=	-0.83				
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D10) (大梁)	腹筋	A-B	AB間内法長さ $4.40 \times 2$ 2本	=	8.80	133.55	(133.55)	
			B-C	BC間内法長さ $5.50 \times 2$ 2本	=	11.00			267.10
			スターラップ	割付本数					
			A-B	$(w) (d)$ $(0.35 \times 2) + (0.70 \times 2)$ = 2.10 (周長) 2.10 x 23 $4.40 \div 0.20 = 22 + 1 = 23$ 本	=	48.30			
			B-C	2.10 x 29 $5.50 \div 0.20 = 27.5 \rightarrow 28 + 1 = 29$ 本	=	60.90			
			巾止						
A-B	(w) $0.35 \times 6$ $4.40 \div 1.00 = 4.40 \rightarrow 5 + 1 = 6$ 本 =	=	2.10						
B-C	(w) $0.35 \times 7$ $5.50 \div 1.00 = 5.50 \rightarrow 6 + 1 = 7$ 本 =	=	2.45						
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD345 D22) (大梁)	上主筋	下主筋	柱両側 $(0.50 + (0.60 \times 2) + (0.88 \times 2))$ 鉄筋長さ 定着40d 両側 $(40 \times 22) =$	=	40.38	64.46	(64.46)	
			下主筋	$12.04 \times 2$ 2本	=	24.08			128.92
鉄筋	ガス圧接 (D22+D22) (大梁)	ガス圧接	上主筋	$10.50 + (0.77 \times 2)$ 鉄筋用長さ 定着35d 両側 $(35 \times 22)$	=	7.50	7.50	(7.50)	
			下主筋	$5 \times 1.5$ 0.5カ所 + 1カ所 $(0.5 + 0.5)$	=	7.50			15.00

(No.10の右下の項目よ)

※最上階上端筋は柱外面から40dとする  
だから、鉄筋用長さに柱寸法を両側に加える

(上主筋+下主筋) 3本 2本  
※各梁毎に0.5カ所  
5に5m毎に0.5カ所



躯体拾い書:躯体:地上部:RG2[2箇所] A,C通り

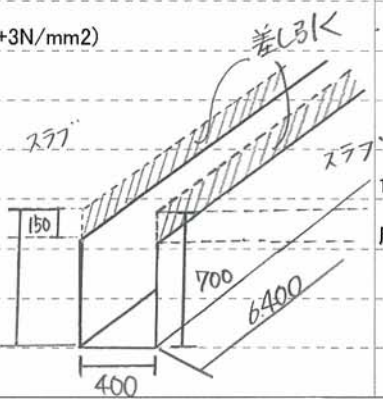
A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		RG2 - A,C通り						
		(RG2・・1箇所当り)						
※	大梁寸法	(W400×D700)		1	= 1.00 =	= 1.00 =	(1.00)	2.00
※	内法長さ	(1~2)		6.40	= 6.40 =	= 6.40 =	(6.40)	12.80
※	鉄筋用長さ	(1~2)		6.40	= 6.40 =	= 6.40 =	(6.40)	12.80
コンクリ	鉄筋コンクリート	(大梁)	1-2	(W) (D) 内法長さ 0.40×0.70×6.40	= 1.79 =	= 1.79 =	(1.79)	3.58
型枠	型枠	※ RG1と同じ	1-2	0.70×2 (W) (D) ↓ 内法長さ (0.40+0.70×2)×6.40	= 11.52	= 10.56 =	(10.56)	
	(大梁)		床版当り	-0.15×6.40 内法長さ スラブ 厚さ	= -0.96			21.12

躯体拾い書:躯体:地上部:RG2[2箇所] A,C通り

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
鉄筋	異形鉄筋長さ	腹筋	1-2	内法長さ $6.40 \times 2$ ②本	=	12.80	89.40 =	(89.40)
	(SD295A D10)	継手	40d $0.40 \times 2 \times 1$ ①1箇所	=	0.80	178.80		
	(大梁)	スターラップ	割付本数 1-2 → $2.20 \times 33$	$6.40 \div 0.20 = 32 + 1 = 33$ 本 =	72.60			
		巾止	1-2 $0.40 \times 8$	$6.40 \div 1.00 = 6.40 \rightarrow 7 + 1 = 8$ 本 =	3.20			
鉄筋	異形鉄筋長さ	上主筋		$6.40 + (0.60 \times 2) + (0.88 \times 2)$ 鉄筋用長さ ③3本	=	28.08	51.90 =	(51.90)
	(SD345 D22)	下主筋		$7.94 \times 3$ ③3本	=	23.82		103.80
	(大梁)			$6.40 + (0.77 \times 2)$ 鉄筋用長さ ③3本 定着35d 両側				
鉄筋	ガス圧接	(上主筋+下主筋)		$6 \times 1$ ①	=	6.00 =	6.00 =	(6.00)
	(D22+D22)			※単独梁は実長が7m (D16以上)で1箇所 本物				12.00
	(大梁)							

躯体拾い書:躯体:地上部:RG2[1箇所] B通り

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		RG2 - B通り						
		(RG2・・1箇所当り)						
※	大梁寸法	(W400×D700)		1	= 1.00 =	= 1.00 =		1.00
※	内法長さ	(1~2)		6.40	= 6.40 =	= 6.40 =		6.40
※	鉄筋用長さ	(1~2)		6.40	= 6.40 =	= 6.40 =		6.40
コンクリ	鉄筋コンクリート	(大梁) (FC=21+3N/mm2)	1-2	0.40×0.70×6.40	= 1.79 =	= 1.79 =		1.79
型枠	型枠	(大梁)	1-2 床版当り	<p>※ RG2[2箇所]と違うのは、スラブが両端にあるか、ないか</p> <p>(W) (D) 内法長さ  <math>(0.40+0.70 \times 2) \times 6.40</math>                      内法長さ  <math>-0.15 \times 6.40 \times 2</math>                      スラブ厚さ ← 両側にスラブがある。</p>	= 11.52	= 9.60 =		9.60
					= -1.92			






躯体拾い書:躯体:地上部:RG2[1箇所] B通り

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
			腹筋					
	鉄筋	異形鉄筋長さ	1-2	6.40x2	= 12.80	89.40 =	89.40	
		(SD295A D10)	継手	0.40x2x1	= 0.80			
		(大梁)	スターラップ					
			1-2	2.20x33	= 72.60			
			巾止					
			1-2	0.40x8	= 3.20			
	鉄筋	異形鉄筋長さ	上主筋	9.36x3	= 28.08	51.90 =	51.90	
		(SD345 D22)	下主筋	7.94x3	= 23.82			
		(大梁)						
	鉄筋	ガス圧接		6x1	= 6.00 =	6.00 =	6.00	
		(D22+D22)						
		(大梁)						

躯体拾い書:躯体:地上部: B1[1箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		ビームのB = 小梁を表す						
		B1						
		(B1...1箇所当り)						
※		小梁寸法 (W300×D600)		1	= 1.00 =	1.00 =	1.00	1.00
※		内法長さ (A~B)		4.70	= 4.70 =	4.70 =	4.70	4.70
※		内法長さ (B~C)		5.80	= 5.80 =	5.80 =	5.80	5.80
※		鉄筋用長さ (A~C)		10.90	※ 5.00 + 6.10 + (0.30×2) - (0.40×2) 10.90 =	10.90 =	10.90	10.90
コンクリ		鉄筋コンクリート (小梁) (FC=21+3N/mm2)	A-B B-C	(W) (D) AB内法長さ 0.30×0.60×4.70 (W) (D) BC内法長さ 0.30×0.60×5.80	= 0.85 = 1.04	1.89 =	1.89	1.89

躯体拾い書:躯体:地上部: B1[1箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
	型枠	型枠 (小梁)		$(W) - (D)$ AB内法長さ $(0.30+0.60 \times 2) \times 4.70$ $(W) - (D)$ BC内法長さ $(0.30+0.60 \times 2) \times 5.80$	= 7.05	= 12.60	= 12.60	
			床版当り スラブ 厚さ150	$-0.15 \times 4.70 \times 2$ $-0.15 \times 5.80 \times 2$	= -1.41			
				梁の両側にスラブがある * RG2[箇所]参照	= -1.74			
			スターラップ	割付本数				
	鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D10) (小梁)		$1.80 \times 25$ $4.70 \div 0.20 = 23.5 \rightarrow 24 + 1 = 25$ 本 $1.80 \times 30$ $5.80 \div 0.20 = 29 + 1 = 30$ 本	= 45.00	= 99.00	= 99.00	
				定着35d 両側 $(0.90 + (0.67 \times 2))$ 鉄筋用長さ (35x19)				
	鉄筋	異形鉄筋長さ (SD345 D19) (小梁)		$12.24 \times 2$ 2本 $11.86 \times 2$ 2本	= 24.48	= 48.20	= 48.20	
				定着25d 両側 * No.1の項目より $(0.90 + (0.48 \times 2))$ 鉄筋用長さ (25x19)				
	鉄筋	ガス圧接 (D19+D19) (小梁)	(上主筋+下主筋) 2本 2本	$4 \times 1.5$ $0.5$ カ所 + $1$ カ所 $(0.5+0.5)$	= 6.00	= 6.00	= 6.00	
				* 各梁毎に0.5カ所 さ5に5m毎に0.5カ所				



躯体拾い書:躯体:地上部: S1[1箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		スラブのS = 床版を表す						
		S1						
※		床版面積 (W4700×D3300)		$3.50 + 0.30 - 0.35 - (0.30 \div 2)$ 柱1/2 RG1 BIの1/2	= 2.00 =	= 2.00 =	= 2.00 =	2
※		床版面積 (W5800×D3300)		$5.00 + 0.30 - 0.40 - (0.40 \div 2)$ AB間 柱1/2 RG2 RG2の1/2	= 2.00 =	= 2.00 =	= 2.00 =	2
※		鉄筋用長さ→		$4.70 + 5.80 + 0.40$ $* 5.00 + 6.10 + (0.30 \times 2) - (0.40 \times 2)$ (W) (W) RG2	= 10.90 =	= 10.90 =	= 10.90 =	10.90
※		鉄筋用長さ↑		$3.30 + 3.30 + 0.30$ $* 7.00 + (0.30 \times 2) - (0.35 \times 2)$ (D) (D) BI	= 6.90 =	= 6.90 =	= 6.90 =	6.90
コンクリ		鉄筋コンクリート 体積 (床版) (FC=21+3N/mm2)		$4.70 \times 3.30 \times 2$ $5.80 \times 3.30 \times 2$ (W) (D) 2面 (W) (D) 2面	<A00> 69.30 x	スラブ厚さ 0.15 =	= 10.40 =	10.40
型枠		型枠 (床版)		A00	= 69.30 =	= 69.30 =	= 69.30 =	69.30



※No.1の項目より  
 6.スラブの定着は上端筋 35d 鉄筋用長さ 定着35d (35x10)  
 下端筋は15dかつ15cm以上とある (0.9+(0.35x2) 両側)

躯体拾い書:躯体:地上部:S1[1箇所]

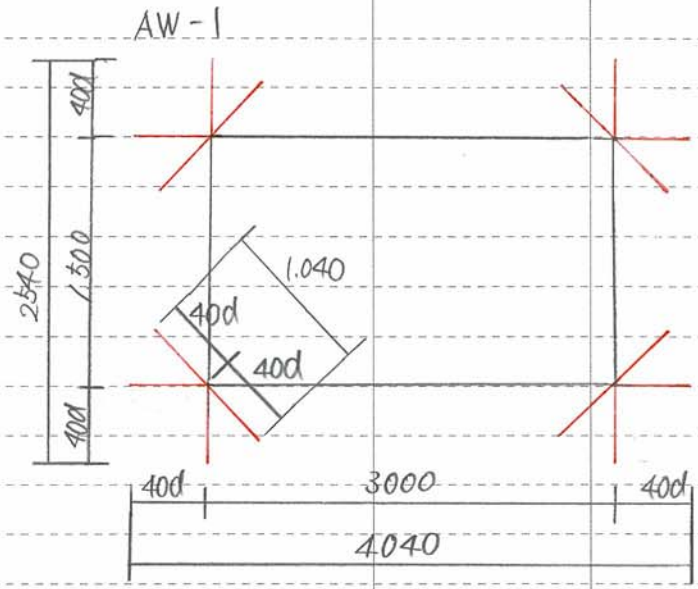
A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
	鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D10) (床版)	鉄筋用長さ 両側 (0.9+(0.15x2)) →長辺上筋 定着15d (15x10) 長辺下筋 継手 40d ↑短辺上筋 短辺下筋 継手 定着35d (35x10) 鉄筋用長さ 両側 6.90+(0.35x2)	算式 割付本数 11.60x15x2 11.20x15x2 2面 0.40x30x2x2 2カ所 7.60x(25+30) 4.70÷0.20=23.5→24+1=25本 7.20x(25+30) 5.80÷0.20=29+1=30本 0.40x(25+30)x2x1 1カ所 (0.5カ所+0.5カ所) 6.90+(0.15x2) 両側 定着15d (15x10) 鉄筋用長さ 両側	3.30÷0.25=13.2→14+1=15本 = 348.00 = 336.00 = 48.00 418.00 396.00 44.00	1,590.00 =	1,590.00	

躯体拾い書:躯体:地上部:W12→[2箇所] A-B間

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		ウォールのW = 壁を表す W12→ A-B間 高さ (GL~FG1の天端) $3.00 - 0.20 - 0.70 + 0.035$						
※	壁面積	(W4400×H2135)	RG1 勾配370の平均 1		= 1.00 =	= 1.00 =	(1.00)	2.00
※	開口面積	(AW-1 W3000×H1500)			= 1.00 =	= 1.00 =	(1.00)	2.00
コンクリ	鉄筋コンクリート	(壁)	AW-1	(W) (H) 4.40×2.14 -3.00×1.50 開口部は差し引く (W) (H)	<A00> 4.92 x	壁厚さ 0.12 =	(0.59)	1.18
型枠	型枠	(壁)		(H) 定着35d 両側 2.14 + (0.35×2) A00(2) 両面	= 9.84 =	= 9.84 =	(9.84)	19.68
鉄筋	異形鉄筋長さ	(壁)	横筋 AW-1 縦筋 AW-1 継手	5.10×12 (W) -3.00×9 2.84×23 (H) -1.50×16 40d 0.40×(23-16)×1 1ヶ所	2.14 ÷ 0.20 = 10.70 → 11 + 1 = 12本 1.50 ÷ 0.20 = 7.50 → 8 + 1 = 9本 4.40 ÷ 0.20 = 22 + 1 = 23本 3.00 ÷ 0.20 = 15 + 1 = 16本		61.20 -27.00 65.32 -24.00 2.80	(78.32) 156.64
				※ No.1の項目より 壁の定着は縦筋横筋共に35dとある				
				※ 縦筋は各階1ヶ所の継手				

躯体拾い書:躯体:地上部: W12→[2箇所] A-B間

A 部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D13) (壁)	開口補強横 縦 ナメ	$3.00 + (0.52 \times 2)$ 両側 $4.04 \times 1 \times 2$ $2.54 \times 1 \times 2$ $1.04 \times 1 \times 4$ 4カ所 $0.52 \times 2$ 定着40d $1.50 + (0.52 \times 2)$ 両側	8.08 5.08 4.16	17.32	(17.32) 34.64	



\* NO.1の項目より  
開口補強筋は40dとある



躯体拾い書:躯体:地上部: W12→B-C間[2箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		W12→B-C間						
※		壁面積 (W5500×H2135)		1	= 1.00 =	= 1.00 =	(1.00)	2.00
※		開口面積 (AW-1 W3000×H1500)		1	= 1.00 =	= 1.00 =	(1.00)	2.00
コンクリ		鉄筋コンクリート (壁) (FC=21+3N/mm2)	AW-1	$\begin{matrix} (W) (H) \\ 5.50 \times 2.14 \\ (W) (H) \\ -3.00 \times 1.50 \end{matrix}$	<A00> 7.27 x	壁厚± 0.12 =	(0.87)	1.74
型枠		型枠 (壁)		A00x2	= 14.54 =	= 14.54 =	(14.54)	29.08
鉄筋		異形鉄筋長さ (SD295A D10) (壁) ※横筋は6m毎に1カ所 →	横筋 AW-1 継手 縦筋 AW-1 継手	$\begin{matrix} 6.20 \times 12 & 2.14 \div 0.20 = 10.70 \rightarrow 11 + 1 = 12本 \\ -3.00 \times 9 & 1.50 \div 0.20 = 7.50 \rightarrow 8 + 1 = 9本 \\ 40d & 0.40 \times (12 - 9) \times 1 & 1カ所 \\ 2.84 \times 29 & 5.50 \div 0.20 = 27.5 \rightarrow 28 + 1 = 29本 \\ (H) & -1.50 \times 16 & 3.00 \div 0.20 = 15 + 1 = 16本 \\ 40d & 0.40 \times (29 - 16) \times 1 & 1カ所 \end{matrix}$	$\begin{matrix} = 74.40 \\ = -27.00 \\ = 1.20 \\ = 82.36 \\ = -24.00 \\ = 5.20 \end{matrix}$	$\begin{matrix} = 112.16 \\ = \end{matrix}$	$\begin{matrix} (112.16) \\ 224.32 \end{matrix}$	

※縦筋は各階に1カ所 →

(H) 定着35d  
2.14 + (0.35 × 2) 両側

(W) 定着35d  
5.50 + (0.35 × 2) 両側

割付本数







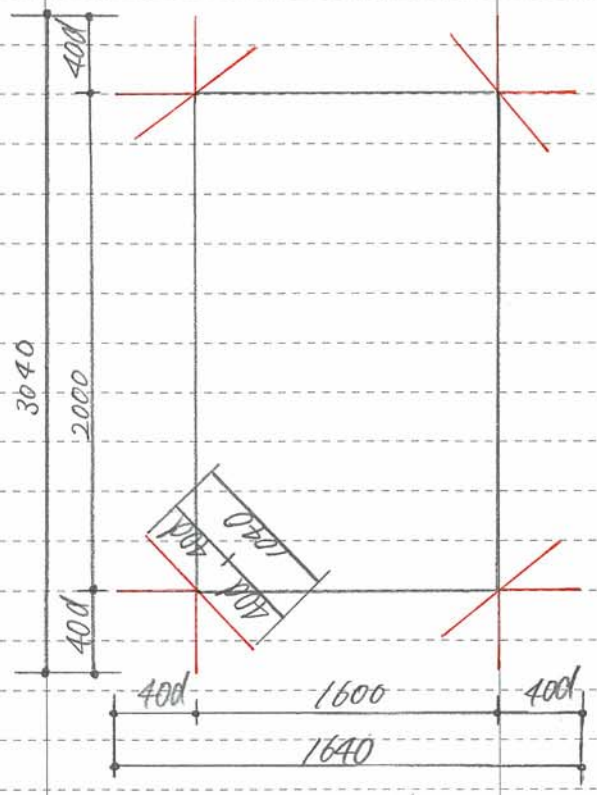
躯体拾い書:躯体:地上部: W12'↑C通り[1箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		W12'↑C通り						
※	壁面積	(W6400×H2135)		1	= 1.00	= 1.00	= 1.00	1.00
※	開口面積	(SD-1 W1600×H2000)		1	= 1.00	= 1.00	= 1.00	1.00
コンクリ	鉄筋コンクリート	(壁)	SD-1	$\begin{matrix} (W) & (H) \\ 6.40 & \times & 2.14 \\ (W) & (H) \\ -1.60 & \times & 2.00 \end{matrix}$	<A00> 10.50	x	0.12	= 1.26
型枠	型枠	(壁)		A00x2	$(W) \text{ 定着 } 35d \\ 6.40 + (0.35 \times 2) \text{ 両側}$	= 21.00	= 21.00	= 21.00
鉄筋	異形鉄筋長さ	(SD295A D10)	(壁)					
			横筋	7.10x12	2.14 ÷ 0.20 = 10.7 → 11 + 1 = 12本	= 85.20	153.32	= 153.32
			SD-1	(W) -1.60x11	2.00 ÷ 0.20 = 10 + 1 = 11本	= -17.60		
			継手	40d 0.40x(12-11)x1	1カ所	= 0.40		
			縦筋	2.84x33	6.40 ÷ 0.20 = 32 + 1 = 33本	= 93.72		
			SD-1	(H) -2.00x9	1.60 ÷ 0.20 = 8 + 1 = 9本	= -18.00		
			継手	40d 0.40x(33-9)x1	1カ所	= 9.60		



躯体拾い書:躯体:地上部:W12'↑C通以[1箇所]

A 部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
			$2.00 + (0.52 \times 2)$ (H) 定着40d 両側 $1.60 + (0.52 \times 2)$ (W) 定着40d 両側				
鉄筋	異形鉄筋長さ (SD295A D13) (壁)	開口補強横 縦 ナナメ	$2.64 \times 1 \times 2$ 2ヶ所 $3.04 \times 1 \times 2$ 2ヶ所 $1.04 \times 1 \times 4$ 4ヶ所 $0.52 \times 2$ 定着40d	= =	5.28 6.08	= =	15.52





躯体拾い書:躯体:地上部:パラペット→[2箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		パラペット→						
※		パラペット面積 (W11700×H565)	パラペット高さ 6.00-0.035 勾配70の平均 柱の端から端まで	1	= 1.00 =	= 1.00 =	(1.00)	2.00
※		鉄筋用長さ		11.46	= 11.46 =	= 11.46 =	(11.46)	22.92
コンクリ		鉄筋コンクリート (雑) (FC=21+3N/mm2)	立上り アゴ	(W)(H) 厚み 11.70x0.57x0.12 高さ 0.18x0.15x11.46 鉄筋用の長さから 0.30-0.12	= 0.80 = 0.31	= 1.11 =	(1.11)	2.22
型枠		型枠 (雑)	立上り アゴ	(W)(H) 11.70x0.57x2 0.18x11.46	= 13.34 = 2.06	= 15.40 =	(15.40)	30.80
鉄筋		異形鉄筋長さ (SD295A D10) (雑)	横筋 継手 縦筋	12.16x(3+1) 400 0.40x4x2 2カ所 1.10x60	= 48.64 = 3.20 = 66.00	= 117.84 =	(117.84)	235.68
鉄筋		異形鉄筋長さ (SD295A D13) (雑)	横補強筋 継手	12.50x2 400 (40x13) 0.52x2x2 2カ所	= 25.00 = 2.08	= 27.08 =	(27.08)	54.16

躯体拾い書:躯体:地上部:パラペット↑[2箇所]

A	部位	名称	注釈	算式	(1)	(2)	合計	N数
		パラペット↑						
※		パラペット面積 (W7360×H565)		1	= 1.00 =	= 1.00 =	(1.00)	2.00
		↑ 7.00 + (0.30×2) - (0.12×2) 両側 1~2間 柱1/2 両側	↑ パラペット厚心					
※		鉄筋用長さ		7.36	= 7.36 =	= 7.36 =	(7.36)	14.72
コンクリ		鉄筋コンクリート (雑) (FC=21+3N/mm2)	立上り アゴ	(W) (H) 厚み 7.36×0.57×0.12 高さ 0.18×0.15×7.00 0.30 - 0.12	= 0.50 = 0.19	= 0.69 =	(0.69)	1.38
型枠		型枠 (雑)	立上り アゴ	(W) (H) 7.36×0.57×2 0.18×7.00 (W) 定着35d 7.36 + (0.35×2) 両側	= 8.39 = 1.26	= 9.65 =	(9.65)	19.30
鉄筋		異形鉄筋長さ (SD295A D10) (雑)	横筋 継手 縦筋	8.06×(3+1) 40d 0.40×4×1 1ヶ所 1.10×38 7.36÷0.20=36.8→37+1=38本 0.57+0.18+0.35 (H) アゴ 勾配100の平均 7.36 + (0.52×2) (W) 定着40d 両側	= 32.24 = 1.60 = 41.80	= 75.64 =	(75.64)	151.28
鉄筋		異形鉄筋長さ (SD295A D13) (雑)	横補強筋 継手	8.40×2 2本 40d (40×13) 0.52×2×1 1ヶ所	= 16.60 = 1.04	= 17.64 =	(17.64)	35.28