

令和 07 年度(補正)

設 計 計 算 書

多野郡 上野村 大字 檜原 (矢弓沢) 地内

流 域 保 全 総 合 治 山 事 業

藤 岡 森 林 事 務 所

ダ ム タ イ プ		全土圧 型		矢弓沢支流3			
L= 30.50 m		H= 6.50 m		V= 335.12 m3			
構 造		下流法= 2.0 分		上流法= 1.0 分		放水路法= 5.0 分	
No. 2 谷 止 工		面 積 体 積 計 算 表					
区 分	下 厚	下 長	上 長	上 厚	高 さ	面 積	体 積
A + A '	1.50	27.03	22.50	1.50	0.50	12.38	18.57
B + B '	1.50	27.10	27.03	1.50	1.00	27.07	40.60
C	3.45	8.00	29.10	1.50	6.50	120.58	276.14
水 抜 パ イ プ	0.30 ×	0.30 ×	3.14 /	4 ×	2.66 (平均長)	(0.07)	-0.19
(計)						(160.03)	
型 枠 数 量 計 算 表							
上 流 側							
下 流 側	12.38 +	27.07 +	120.58 ×	1.020	162.44		
放 水 路	1.50 ×	1.00 ×	1.118 ×	2	3.35		
小 計						165.79	
型枠控除 上流側							
型枠控除 下流側	4.20 +	42.07 ×	1.020			-47.11	
計							
	ダ ム					118.68 m2	335.12 m3
仕切型枠(残存型枠)	別 紙 計 算 表 参 照					19.95 m2	
木製残存式型枠							
上 流 側	12.38 +	27.07 +	120.58 ×	1.005	160.63		
型枠控除 上流側	4.20 +	42.07 ×	1.005			-46.48	
計						114.15 m2	

ダ ム タ イ プ		全土圧		型		
		L= 30.50 m		H= 6.50 m		
				V= 335.12 m3		
構 造		下流法= 2.0 分		上流法= 1.0 分		
				放水路法= 5.0 分		
継 手 鉄 筋	別 紙 計 算 表 参 照					228.0 本
足 場 損 料	(4.5 / 1.8)					3.0 本
	3 × (160.0 - (4.2 + 62.1)) / 4.5 × 2					124.9 m
昇 降 用 ス テ ッ プ	4.0 × 2					8.0 個
目 地 材	別 紙 計 算 表 参 照					19.95 m2
止 水 板	別 紙 計 算 表 参 照					6.53 m
水 抜 管	径300 2.70					2.70 m
間 詰 コ ン ク リ ー ト	別 紙 計 算 表 参 照					34.09 m3
間 詰 型 枠	別 紙 計 算 表 参 照					17.93 m2

施工地 : 多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流3)地内

No. 2 谷止工 間詰 (堤体一体部右岸側) コンクリート数量計算表

区 分	右 岸 側 間 詰 (コ ン ク リ ー ト) 数 量 計 算 表										右 岸 側 間 詰 (型 枠) 数 量 計 算 表												
	計 算 式										数 量	計 算 式										数 量	
a	0.80	×	1.50	／2×	8.00					=	4.80	m3 8.40											
	0.60	×	1.50	／2×	8.00					=	3.60												
右岸側 b	2.45	×	1.50	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	0.49	m3 0.86											
	2.45	×	1.50	／6×	(0.60	+	0.00	+	0.00	)=	0.37												
右岸側 c	1.45	×	2.00	／6×	(1.40	+	0.40	+	0.00	)=	0.87	m3 5.72											m2
	4.71	×	2.00	／6×	(1.40	+	0.00	+	0.00	)=	2.20		(1.40 + 0.40)／2× 2.00 = 1.80										
	1.45	×	2.00	／6×	(1.20	+	0.40	+	0.00	)=	0.77												3.40
	4.71	×	2.00	／6×	(1.20	+	0.00	+	0.00	)=	1.88		(1.20 + 0.40)／2× 2.00 = 1.60										
右岸側 d	1.21	×	1.50	／6×	(1.10	+	0.40	+	0.00	)=	0.45	m3 2.63											m2
	3.65	×	1.50	／6×	(1.10	+	0.00	+	0.00	)=	1.00		(1.10 + 0.40)／2× 1.50 = 1.13										
	1.21	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.30	+	0.00	)=	0.36												2.03
	3.65	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.00	+	0.00	)=	0.82		(0.90 + 0.30)／2× 1.50 = 0.90										
右岸側 e	1.15	×	1.50	／6×	(1.10	+	0.40	+	0.00	)=	0.43	m3 2.58											m2
	3.60	×	1.50	／6×	(1.10	+	0.00	+	0.00	)=	0.99		(1.10 + 0.40)／2× 1.50 = 1.13										
	1.15	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.30	+	0.00	)=	0.35												2.03
	3.60	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.00	+	0.00	)=	0.81		(0.90 + 0.30)／2× 1.50 = 0.90										
右岸側 f	1.10	×	1.50	／6×	(0.80	+	0.30	+	0.00	)=	0.30	m3 1.33											m2
	2.00	×	1.50	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	0.40		(0.80 + 0.30)／2× 1.50 = 0.83										
	1.10	×	1.50	／6×	(0.70	+	0.30	+	0.00	)=	0.28												1.58
	2.00	×	1.50	／6×	(0.70	+	0.00	+	0.00	)=	0.35		(0.70 + 0.30)／2× 1.50 = 0.75										
計											m3 21.52	木製残存式型枠 (9.04)										m2	

木製残存式型枠 (9.04)

施工地 : 多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流3)地内

No. 2 谷止工 間詰(堤体一体部左岸側)コンクリート数量計算表

区分	左岸側間詰(コンクリート)数量計算表										左岸側間詰(型枠)数量計算表									
	計 算 式										数 量	計 算 式								数 量
左岸側 b'	2.42	×	1.50	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	0.48	m3 0.84								
	2.42	×	1.50	／6×	(0.60	+	0.00	+	0.00	)=	0.36									
左岸側 c'	1.42	×	2.00	／6×	(1.40	+	0.40	+	0.00	)=	0.85	m3 5.64	(1.40	+	0.40	)／2×	2.00	=	1.80	m2
	4.65	×	2.00	／6×	(1.40	+	0.00	+	0.00	)=	2.17									
	1.42	×	2.00	／6×	(1.20	+	0.40	+	0.00	)=	0.76		(1.20	+	0.40	)／2×	2.00	=	1.60	3.40
	4.65	×	2.00	／6×	(1.20	+	0.00	+	0.00	)=	1.86									
左岸側 d'	1.15	×	1.50	／6×	(1.10	+	0.40	+	0.00	)=	0.43	m3 2.57	(1.10	+	0.40	)／2×	1.50	=	1.13	m2
	3.58	×	1.50	／6×	(1.10	+	0.00	+	0.00	)=	0.98									
	1.15	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.30	+	0.00	)=	0.35		(0.90	+	0.30	)／2×	1.50	=	0.90	2.03
	3.58	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.00	+	0.00	)=	0.81									
左岸側 e'	1.08	×	1.50	／6×	(1.10	+	0.30	+	0.00	)=	0.38	m3 2.45	(1.10	+	0.30	)／2×	1.50	=	1.05	m2
	3.50	×	1.50	／6×	(1.10	+	0.00	+	0.00	)=	0.96									
	1.08	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.30	+	0.00	)=	0.32		(0.90	+	0.30	)／2×	1.50	=	0.90	1.95
	3.50	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.00	+	0.00	)=	0.79									
左岸側 f	1.00	×	1.50	／6×	(0.80	+	0.30	+	0.00	)=	0.28	m3 1.07	(0.80	+	0.30	)／2×	1.50	=	0.83	m2
	1.50	×	1.50	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	0.30									
	1.00	×	1.50	／6×	(0.70	+	0.20	+	0.00	)=	0.23		(0.70	+	0.20	)／2×	1.50	=	0.68	1.51
	1.50	×	1.50	／6×	(0.70	+	0.00	+	0.00	)=	0.26									
計											m3 12.57									m2 (8.89)
合計											m3 34.09									m2 (17.93)

木製残存式型枠 (17.93)

No. 2 谷止工		掘削体積計算表				施工地：多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流3)地内	
土砂掘削 『礫質土』	区分	下長	上長	高さ	延長	体積	備考
	A	1.5	2.3	1.4	2.9	7.7	
	B	2.2	3.9	2.8	8.0	68.3	
	C	3.2	5.2	3.3	2.6	36.0	
	D	3.5	5.9	4.0	4.0	75.2	
	E	3.5	6.0	4.2	1.0	20.0	
	F	4.0	5.9	3.1	3.0	46.0	
	G	4.2	5.1	1.5	3.3	23.0	
	H	3.6	3.9	0.5	5.2	9.8	
計	余堀：各無し 側法：3分					286.0 ^{m3}	
土砂掘削地山	138.1	-	75.8			62.3	
土砂掘削二段ばね	286.0	-	62.3			(223.7)	
埋戻し (礫質土)						(138.1) ^{m3}	

土砂掘削面整形 (礫質土)	区分	下長	法長	面積	備考
		1.5			
	①	1.5	1.7	2.6	
	②	3.5	12.4	31.0	
	③	3.5	5.0	17.5	
計				51.1 m2	

No. 2 谷止工		掘削体積計算表				施工地：多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流3)地内	
岩盤 『 軟 岩 1 B 』	区分	下長	上長	高さ	延長	体積	備考
	F	3.5	4.0	0.9	3.0	10.1	
	G	3.1	4.2	1.8	3.3	21.7	
	H	2.4	3.6	2.0	5.2	31.2	
	I	1.7	3.1	2.3	2.0	11.0	
	J	1.5	2.2	1.1	0.9	1.8	
計	余掘：各無し 側法：3分					75.8 ^{m3}	
岩盤掘削地山						75.8 m3	
岩盤掘削二段ばね						--- m3	

岩盤清掃 岩盤掘削面整形 (軟岩1B)	区分	下長	法長	面積	備考
		3.5			
	④	3.5	3.0	10.5	
	⑤	1.5	12.3	30.8	
	⑥	1.5	1.6	2.4	
	計			43.7 m2	

No. 2 谷止工 埋戻数量計算表										
		下 長	上 長	高 さ	延 長	体 積	(側 法)	(堤体法)	下長高	
下 流	a	0.9	1.4	1.0	10.6	12.2	0.30	+	0.20	1.7
	b	0.8	1.3	1.0	5.6	5.9	0.30	+	0.20	1.5
	c	0.9	1.4	1.0	10.8	12.4	0.30	+	0.20	1.7
	小計					30.5				
上 流	A	0.7	1.7	2.6	7.0	21.8	0.30	+	0.10	1.8
	B	0.6	2.6	5.0	8.0	64.0	0.30	+	0.10	1.5
	C	0.7	1.7	2.6	7.0	21.8	0.30	+	0.10	1.7
	小計					107.6				
計						138.1				

水 替 数 量 計 算 表

施工地：多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流3)地内

No. 2 谷止工

型枠組立日数

区 分	計 算 式						面 積	合 計
第1リフト躯体	-						-	40.50
第2リフト躯体	10.00	x	2.00	x (	1.020	+	1.005)	
間詰	a	b	c					合 計
			3.40					6.80
	a	b'	c'					
			3.40					

コンクリート打設に要する日数

区 分	下 厚	下 長	上 長	上 厚	高 さ		体 積	水 抜 控 除	合 計
第1リフト躯体	3.45	8.00	12.87	3.00	1.50		50.21	水抜パイプ -0.19	136.39
第2リフト躯体	3.00	12.87	19.36	2.40	2.00		86.37		
間詰	a	b	c						合 計
	8.40	0.86	5.72						21.46
		b'	c'						
		0.84	5.64						

ダ ム タ イ プ		全土圧 型		矢弓沢支流4													
L=		22.50 m		H=		5.50 m		V=		192.07 m3							
構 造		下流法=		2.5 分		上流法=		0.0 分		放水路法=		5.0 分					
No. 2 谷 止 工																	
面 積 体 積 計 算 表																	
区 分		下 厚		下 長		上 長		上 厚		高 さ		面 積		体 積			
A + A '		1.50		18.90		14.50		1.50		0.50		8.35		12.53			
B + B '		1.50		18.70		18.90		1.50		1.00		18.80		28.20			
C		2.88		6.00		20.70		1.50		5.50		73.43		151.50			
水 抜 パ イ プ		0.30 ×		0.30 ×		3.14 /		4 ×		2.22 (平均長)		(0.07)		-0.16			
(計)												(100.58)					
型 枠 数 量 計 算 表																	
上 流 側																	
下 流 側		8.35 +		18.80 +		73.43 ×		1.031				102.86					
放 水 路		1.50 ×		1.00 ×		1.118 ×		2				3.35					
小 計												106.21					
型枠控除 上流側																	
型枠控除 下流側		4.65 +		31.44 ×		1.031						-37.06					
計																	
		ダム										69.15 m2		192.07 m3			
仕切型枠(残存型枠)		別 紙 計 算 表 参 照										15.39		15.39 m2			
木製残存式型枠																	
上 流 側		8.35 +		18.80 +		73.43 ×		1.000				100.58					
型枠控除 上流側		4.65 +		31.44 ×		1.000						-36.09					
計												64.49 m2					

ダ ム タ イ プ		全土圧		型		
		L=	22.50 m	H=	5.50 m	
				V=	192.07 m3	
構 造		下流法=	2.5 分	上流法=	0.0 分	
				放水路法=	5.0 分	
継 手 鉄 筋	別 紙 計 算 表 参 照					110.0 本
足 場 損 料	(3.5 / 1.8)					2.0 本
	2 × (100.6 - (4.7 + 47.4)) / 3.5 × 2					55.4 m
昇 降 用 ス テ ッ プ	4.0 × 2					8.0 個
目 地 材	別 紙 計 算 表 参 照 15.39					15.39 m2
止 水 板	別 紙 計 算 表 参 照 5.50					5.50 m
水 抜 管	径300 2.25					2.25 m
間 詰 コ ン ク リ ー ト	別 紙 計 算 表 参 照					26.27 m3
間 詰 型 枠	別 紙 計 算 表 参 照					15.46 m2
木 製 間 詰 (袖 か く し 部)	別 紙 計 算 表 参 照					3.57 m2
下 部 工	別 紙 計 算 表 参 照					2.50 m

施工地 : 多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流4)地内

No. 2 谷止工 間詰(堤体一体部右岸側)コンクリート数量計算表

区 分	右 岸 側 間 詰（コンクリート）数 量 計 算 表										右 岸 側 間 詰（型 枠）数 量 計 算 表									
	計 算 式										数 量	計 算 式				数 量				
a	0.80	×	1.50	／2×	6.00					=	3.60	m3 5.85								
	0.50	×	1.50	／2×	6.00					=	2.25									
右岸側 b	1.94	×	1.50	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	0.39	m3 0.63								
	1.94	×	1.50	／6×	(0.50	+	0.00	+	0.00	)=	0.24									
右岸側 c	0.94	×	2.00	／6×	(1.50	+	0.40	+	0.00	)=	0.60	m3 3.61					m2 2.90			
	3.52	×	2.00	／6×	(1.50	+	0.00	+	0.00	)=	1.76		(1.50	+	0.40	)／2×		2.00	=	1.90
	0.94	×	2.00	／6×	(0.80	+	0.20	+	0.00	)=	0.31									
	3.52	×	2.00	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	0.94		(0.80	+	0.20	)／2×		2.00	=	1.00
右岸側 d	1.02	×	2.00	／6×	(1.50	+	0.40	+	0.00	)=	0.65	m3 3.75					m2 2.90			
	3.60	×	2.00	／6×	(1.50	+	0.00	+	0.00	)=	1.80		(1.50	+	0.40	)／2×		2.00	=	1.90
	1.02	×	2.00	／6×	(0.80	+	0.20	+	0.00	)=	0.34									
	3.60	×	2.00	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	0.96		(0.80	+	0.20	)／2×		2.00	=	1.00
右岸側 e	1.10	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.50	+	0.00	)=	0.39	m3 1.47					m2 1.80			
	2.00	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.00	+	0.00	)=	0.45		(0.90	+	0.50	)／2×		1.50	=	1.05
	1.10	×	1.50	／6×	(0.70	+	0.30	+	0.00	)=	0.28									
	2.00	×	1.50	／6×	(0.70	+	0.00	+	0.00	)=	0.35		(0.70	+	0.30	)／2×		1.50	=	0.75
計											m3 15.31	木製残存式型枠				m2 7.60				

施工地 : 多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流4)地内

No. 2 谷止工 間詰 (堤体一体部左岸側) コンクリート数量計算表

区 分	左 岸 側 間 詰（コンクリート）数 量 計 算 表											左 岸 側 間 詰（型 枠）数 量 計 算 表								
	計 算 式											数 量	計 算 式						数 量	
左岸側 b'	2.07	×	1.50	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	0.41	m3 0.67								
	2.07	×	1.50	／6×	(0.50	+	0.00	+	0.00	)=	0.26									
左岸側 c'	1.07	×	2.00	／6×	(1.50	+	0.40	+	0.00	)=	0.68	m3 3.98							m2 2.90	
	3.84	×	2.00	／6×	(1.50	+	0.00	+	0.00	)=	1.92		(1.50	+	0.40	)／2×	2.00	=		1.90
	1.07	×	2.00	／6×	(0.80	+	0.20	+	0.00	)=	0.36									
	3.84	×	2.00	／6×	(0.80	+	0.00	+	0.00	)=	1.02		(0.80	+	0.20	)／2×	2.00	=		1.00
左岸側 d'	1.34	×	2.00	／6×	(1.60	+	0.50	+	0.00	)=	0.94	m3 4.90							m2 3.30	
	4.10	×	2.00	／6×	(1.60	+	0.00	+	0.00	)=	2.19		(1.60	+	0.50	)／2×	2.00	=		2.10
	1.34	×	2.00	／6×	(0.90	+	0.30	+	0.00	)=	0.54									
	4.10	×	2.00	／6×	(0.90	+	0.00	+	0.00	)=	1.23		(0.90	+	0.30	)／2×	2.00	=		1.20
左岸側 e'	1.10	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.40	+	0.00	)=	0.36	m3 1.41							m2 1.66	
	2.00	×	1.50	／6×	(0.90	+	0.00	+	0.00	)=	0.45		(0.90	+	0.40	)／2×	1.50	=		0.98
	1.10	×	1.50	／6×	(0.70	+	0.20	+	0.00	)=	0.25									
	2.00	×	1.50	／6×	(0.70	+	0.00	+	0.00	)=	0.35		(0.70	+	0.20	)／2×	1.50	=		0.68
計												m3 10.96							m2 7.86	
合 計												m3 26.27	木製残存式型枠						m2 15.46	

No. 2 谷止工		掘削体積計算表				施工地：多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流4)地内	
土砂掘削 『礫質土』	区分	下長	上長	高さ	延長	体積	備考
	A	1.5	2.3	1.4	3.1	8.2	
	B	2.0	3.5	2.5	3.7	25.4	
	C	2.8	4.1	2.1	3.4	24.6	
	D	3.1	4.4	2.2	1.0	8.3	
	E	2.9	4.6	2.8	2.5	26.3	
	F	2.9	4.9	3.4	1.5	19.9	
	G	3.1	5.3	3.7	1.0	15.5	
	H	2.8	4.7	3.2	3.9	46.8	
	I	1.9	3.4	2.5	3.7	24.5	
	J	1.5	2.2	1.1	1.8	3.7	
計	余堀：各無し 側法：3分					203.2 ^{m3}	
土砂掘削地山	61.1 - 14.3					46.8	
土砂掘削二段ばね	203.2 - 46.8					(156.4)	
埋戻し (礫質土)						(61.1) ^{m3}	

土砂掘削面整形 (礫質土)	区分	下長	法長	面積	備考
		1.5			
	①	1.5	1.7	2.6	
		2.9			
	④	2.9	4.0	11.6	
		1.5			
	⑦	1.5	1.7	2.6	
計				16.8 m ²	

No. 2 谷止工		掘削体積計算表				施工地：多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流4)地内	
岩盤 『 軟 岩 1 B 』	区分	下長	上長	高さ	延長	体積	備考
	B	1.9	2.0	0.2	3.7	1.4	
	C	2.5	2.8	0.5	3.4	4.5	
	D	2.9	3.1	0.3	1.0	0.9	
	G	2.9	3.1	0.3	1.0	0.9	
	H	2.5	2.8	0.5	3.9	5.2	
	I	1.8	1.9	0.2	3.7	1.4	
計	余掘：各無し 側法：3分					14.3 ^{m3}	
岩盤掘削地山						14.3 m3	
岩盤掘削二段ばね						--- m3	

岩盤清掃 岩盤掘削面整形 (軟岩1B)	区分	下長	法長	面積	備考
		1.5			
	②	2.9	9.0	19.8	
	③	2.9	1.0	2.9	
		2.9			
	⑤	2.9	1.0	2.9	
	⑥	1.5	9.4	20.7	
計				46.3 m2	

No. 2 谷 止 工 繼 手 鉄 筋 数 量 計 算 表											
構 造		1.30 (本／m2)				異形棒鋼 SD 345 D19					
区 分		計 算 式								数 量	
A 打 継 目		打 継 面 積 × 1.30 本 /m2 = 10.01 × 2.50 × 1.30								本 33.0	
B 打 継 目		打 継 面 積 × 1.30 本 /m2 = 15.36 × 2.00 × 1.30								本 40.0	
左 岸 側 C 打 継 目		打 継 面 積 × 1.30 本 /m2 = 9.10 × 1.50 × 1.30								本 18.0	
右 岸 側 C 打 継 目		打 継 面 積 × 1.30 本 /m2 = 9.60 × 1.50 × 1.30								本 19.0	
計										本 110.0	

施工地：多野郡上野村大字檜原(矢弓沢支流4)地内

No. 2 谷止工 木製間詰（別紙仕様図参照）数量計算表

区 分	間 詰（木製丸太積工）数量計算表			
	計	算 式	数 量	
右岸側 袖かくし	上部工	$(2.60 + 2.50) / 2 \times 1.40$	m ² 3.57	
	下部工	別紙計算図参照	m 2.50	
計	上 部 工		m ² 3.57	
	下 部 工		m 2.50	

No. 2 谷止工 埋戻数量計算表										
		下長	上長	高さ	延長	体積	(側法)	(堤体法)	下長高	
下 流	a	0.9	1.5	1.1	7.0	9.2	0.30	+	0.25	1.7
	b	0.8	1.4	1.0	5.0	5.5	0.30	+	0.25	1.5
	c	0.9	1.3	0.7	6.5	5.0	0.30	+	0.25	1.7
	小計					19.7				
上 流	A	0.5	1.2	2.4	3.5	7.1	0.30	+	0.00	1.7
	B	0.5	1.7	4.0	6.0	26.4	0.30	+	0.00	1.5
	C	0.5	1.3	2.5	3.5	7.9	0.30	+	0.00	1.7
	小計					41.4				
計						61.1				

水 替 数 量 計 算 表

施工地：多野郡上野村大字榎原(矢弓沢支流4)地内

No. 2 谷止工

型枠組立日数

区 分	計 算 式						面 積	合 計
第1リフト躯体	-						-	32.50
第2リフト躯体	8.00	x	2.00	x (	1.031	+	1.000)	
間詰	a	b	c					合 計
			2.90					5.80
	a	b'	c'					
			2.90					

コンクリート打設に要する日数

区 分	下 厚	下 長	上 長	上 厚	高 さ		体 積	水 抜 控 除	合 計
第1リフト躯体	2.88	6.00	10.01	2.50	1.50		32.11	水抜パイプ -0.16	88.59
第2リフト躯体	2.50	10.01	15.36	2.00	2.00		56.64		
間詰	a	b	c						合 計
	5.85	0.63	3.61						14.74
		b'	c'						
		0.67	3.98						