# 5 Apresentação e Análise dos Resultados

# 5.1. Introdução

Neste capítulo são apresentados e analisados os resultados obtidos nos ensaios dos seis consoles, comparando-os com os valores teóricos dos modelos apresentados na revisão bibliográfica do capítulo 3. Os valores efetivos das resistências do concreto, aço e CFC são analisados de acordo com os ensaios realizados nestes materiais, cujos resultados são mostrados no item 4.2 do Capítulo 4.

# 5.2. Rupturas dos Consoles

# 5.2.1. Modo de Ruptura

Em todos os consoles ensaiados as fissuras das duas faces desenvolveram-se com a mesma configuração. A primeira fissura de flexão que se localizou na junção do pilar com o console. Após o desenvolvimento desta fissura e com o aumento da força aplicada, surgiu uma fissura por fendilhamento da biela. Esta começou no bordo da placa de apoio e terminou no canto inferior do console, ocorrendo o esmagamento do concreto na parte inferior da biela, na linha de interseção com o pilar (Figura 5.1).

A Tabela 5.1 apresenta as forças para as quais surgiram as três primeiras fissuras de flexão e da biela; a Figura 5.2 um gráfico de barras comparando a força para as quais surgiram a primeira fissura de flexão; a Figura 5.3a apresenta a ruptura por arrancamento do CFC; a Figura 5.3b mostra a ruptura por fendilhamento da biela.

Nota-se que os consoles da série horizontal apresentaram resultados superiores de força para a abertura da primeira fissura de flexão; o console RUH1 apresentou um aumento de 31%, RUH2 de 37% e RUH3 de 38%. Já a série diagonal o console RUD1 apresentou um aumento de 15% e RUD2 de 23%.



Figura 5.1 – Tipos de fissuras.

Tabela 5.1 – Força (kN) das primeiras fissuras dos consoles.

Console		Fissu	Fissuras de Flexão			Fissuras que formam a Biela		
		1 <sup>a</sup>	2 <sup>a</sup>	3 <sup>a</sup>	1 <sup>a</sup>	2 <sup>a</sup>	3 <sup>a</sup>	
Cons. Ref.		130	150	180	205	226	323	
011	RUH1	170	240	370	250	287	325	
Serie	RUH2	178	340	-	234	254	268	
	RUH3	180	250	_	235	340	380	
Série	RUD1	150	180	340	240	248	_	
D	RUD2	160	218	223	238	268	338	



Figura 5.2 – Comparação entre as forças de fissuração.



(a)

(b)

Figura 5.3 – (a) ruptura por destacamento da fibra; (b) ruptura por fendilhamento da biela.

No console de referência as fissuras se desenvolveram e tiveram sua abertura aumentada de modo significativo com o incremento da força. Durante o ensaio houve uma inclinação da aplicação da força resultando numa componente da força menor do que a lida. A ruptura ocorreu por escoamento da armadura. Ressalta-se que o console de referência apresentou a primeira fissura com carregamento inferior aos consoles reforçados com CFC.

Nos consoles da série horizontal e diagonal ocorreram a ruptura por escoamento da armadura do tirante. Observou-se também que o CFC enrijece a peça, evitando a abertura excessiva das fissuras, porém, quando essa descola o aumento da abertura das fissuras é imediato.

No console RUH1 não houve arrancamento do CFC, já no console RUH2 ocorreu o escoamento da armadura do tirante juntamente com o arrancamento do CFC em uma das faces. Por sua vez no console RUH3 o CFC não descolou.

Na série diagonal o console RUD1 apresentou o escoamento da armadura do tirante juntamente com o arrancamento do CFC, e no console RUD2 ocorreu o escoamento da armadura do tirante e o CFC decolou nas duas faces simultaneamente.

### 5.2.2. Força de Ruptura

A Tabela 5.2 apresenta os valores da força máxima observada nos seis consoles ensaiados.

Os consoles RUH1 e RUH2 foram em média 13% mais resistentes do que o console de referência. O valor médio de resistência foi de 408,38 kN, com o desvio padrão de 50,30 kN e coeficiente de variação de 12,32%. Os dois consoles da série diagonal foram em média 13% mais resistentes do que o console de referencia. O valor médio de resistência foi de 409,03 kN, com o desvio padrão de 6,87 kN e o coeficiente de variação de 1,68%.

As duas séries apresentaram resultados bem próximos.

O aumento da resistência máxima para série horizontal foi de 22% e para série diagonal foi de 14%.

Consoles		V <sub>u</sub> (kN)	$\frac{V_u}{V_{u, ref}}$	Tipos de Ruptura
C	ons. Ref.	362,49	_	escoamento da armadura de aço
	RUH1	372,81	1,03	escoamento da armadura de aço
Série H	RUH2	443,94	1,22	escoamento da armadura de aço
	RUH3	393,48	1,09	escoamento da armadura de aço
Sária D	RUD1	413,89	1,14	escoamento da armadura de aço
Serie D	RUD2	404,17	1,11	escoamento da armadura de aço
RUH1	Média	408,38	1,13	
е	Desv. Pad.	50,30	0,14	
RUH2	Coef. Var. (%)	12,3	32	
	Média	409,03	1,13	
Série D	Desv. Pad.	6,87	0,02	
	Coef. Var. (%)	1,6	8	

Tabela 5.2 – Valores da força última.

A Figura 5.4 apresenta um gráfico de barras comparando-se as forças últimas de ruptura.



Figura 5.4 – Comparação entre as forças últimas de ruptura.

# 5.3. Deformações Específicas nas Armaduras de Aço e CFC

### 5.3.1. Aço

As Figuras 5.5 a 5.10 mostram os diagramas força *vs.* deformação específica das armaduras de aço internas de todos os consoles. Os ERR E3 e E6 estavam localizados nos estribos e os ERR E1, E2, E4 e E5 estavam colados nas armaduras do tirante.

Os ERRs E3 e E6 que estavam posicionados na armadura transversal dos consoles apresentaram pequena deformações específicas. Essa armadura é necessária apenas para auxiliar a construção das armaduras principais e no confinamento do concreto da biela.

Após a fissuração da biela nos consoles as deformações específicas foram excessivas, mas ainda apresentando um comportamento linear.

A partir dos ensaios de resistência à tração da barra de aço  $\phi = 10 \text{ mm}$ apresentado no capítulo 4, foi determinado o valor médio da deformação específica de escoamento de 2,92‰. Este valor é adotado nas Figuras 5.5 a 5.10 como a deformação de escoamento média da armadura do tirante. Quando as deformações específicas medidas pelos EERs E1, E2, E4 e E5 atingem 2,92‰ ocorre o escoamento teórico da armadura do tirante.



Figura 5.5 – Força x deformação específica das armaduras internas do console de referência.



Figura 5.6 – Força x deformação específica das armaduras internas do console RUH1.



Figura 5.7 – Força x deformação específica das armaduras internas do console RUH2.



Figura 5.8 – Força x deformação específica das armaduras internas do console RUH3.



Figura 5.9 – Força x deformação específica das armaduras internas do console RUD1.



Figura 5.10 – Força x deformação específica das armaduras internas do console RUD2.

A Tabela 5.3 apresenta os valores das forças aplicadas nos consoles quando a deformação específica de escoamento média, igual a 2,92‰, é alcançada nos extensômetros E1, E2, E4, E5.

		V.			
	E1	E2	E4	E6	(kN)
Cons. Ref.	311,42	331,44	293,34	302,69	362,49
RUH1	329,25	*	282,87	282,64	372,81
RUH2	340,70	403,09	367,25	334,15	443,94
RUH3	383,10	385,60	317,67	**	393,48
RUD1	360,58	372,65	324,28	289,65	413,89
RUD2	342,46	374,56	309,38	323,34	404,17

Tabela 5.3 – Deformações específicas efetivas nas armaduras de aço.

\* extensômetro perdido;

\*\* extensômetro não alcançou a deformação específica de escoamento média.

As Figuras 5.11 a 5.15 mostram os diagramas força *vs.* deformação específica das armaduras de CFC de todos os consoles.



Figura 5.11 – Força x deformação específica do CFC do console RUH1.



Figura 5.12 – Força x deformação específica do CFC do console RUH2.



Figura 5.13 – Força x deformação específica do CFC do console RUH3.



Figura 5.14 – Força x deformação específica do CFC do console RUD1.



Figura 5.15 – Força x deformação específica do CFC do console RUD2.

Para determinar os valores das deformações específicas efetivas dos reforços de CFC, foi utilizado o critério de maior força obtida nos ensaios dos consoles. A Tabela 5.4 apresenta esses valores e a localização dos EER.

Consoles		V <sub>u</sub> (kN)	<i>Е</i> <sub>f,ef.</sub> (‰)	Localização
	RUH1	372,81	0,647	F4
Série H	RUH2	443,94	2,256	F2
	RUH3	393,48	2,677	F2
Série D	RUD1	413,89	5,673	F5
	RUD2	404,17	1,903	F4

Tabela 5.4 – Deformações específicas efetivas nos reforços do CFC.

De acordo com os resultados dos ensaios de resistência à tração do compósito de fibras de carbono apresentados no capítulo 3, o valor médio do módulo de elasticidade encontrado foi de 255,17 GPa e a deformação específica foi de 11,636‰. Com esses valores foram calculados a tensão nas armaduras de reforço em CFC e o fator de efetividade do CFC, conforme as fórmulas apresentadas no capítulo 3. O fator de efetividade  $v_f$  é a razão entre a deformação específica efetiva no reforço  $\varepsilon_{f,ef}$  e a deformação específica obtida

nos ensaios de tração axial  $\varepsilon_{f,u}$ ; a tensão nas armaduras é obtida por meio da multiplicação da deformação específica efetiva no reforço  $\varepsilon_{f,ef}$  pelo módulo de elasticidade obtido nos ensaios de tração axial  $E_{f,exp}$ .

A Tabela 5.5 apresenta os valores correspondentes às tensões nas armaduras do CFC em cada console e os valores do fator de efetividade.

	Consoles	f <sub>f</sub> (MPa)	$V_{f}$
	RUH1	165,09	0,06
Série H	RUH2	575,66	0,19
	RUH3	683,09	0,23
Série D	RUD1	1447,58	0,49
	RUD2	485,59	0,16

Tabela 5.5 – Tensão na armadura nos reforços de CFC e fator de efetividade.

O fator de efetividade do reforço para o console RUH1 apresentou resultado inconsistente em relação aos demais consoles, devido à localização do extensômetro numa área onde a resina polimérica não obteve a cura necessária.

O valor médio do fator de efetividade  $v_f$  do CFC, sem considerar os valores dos consoles RUH1 e o RUD1, é igual a 0,20. Esse valor foi usado nos cálculos da força teórica última. SILVA FILHO (2007) e SPAGNOLO JUNIOR (2008) chegaram a resultados superiores a este valor, mas para vigas reforçadas à torção e à força cortante, respectivamente.

#### 5.4. Deformações Específicas na Biela

As deformações específicas principais na biela foram calculadas pela expressão:

$$\varepsilon_{1,2} = \frac{\varepsilon_x + \varepsilon_y}{2} \pm \frac{1}{2} \sqrt{(\varepsilon_x - \varepsilon_y)^2 + (2\varepsilon_{45^\circ} - \varepsilon_x - \varepsilon_y)^2}$$
(5.1)

onde

$$\mathcal{E}_{1,2}$$
 – deformações específicas principais;

 $\varepsilon_x$  – deformação específica na direção x,  $\alpha = 0^{\circ}$ ;

$$\varepsilon_y$$
 – deformação específica na direção y,  $\alpha = 90^{\circ}$ ;

 $\mathcal{E}_{45^{\circ}}$  – deformação específica  $\alpha$ =45°.

No capítulo 4 foi mostrada a localização dos extensômetros em cada face do console. A Tabela 5.6 mostra os resultados das deformações específicas principais da biela.

Tabela 5.6 – Deformações específicas lidas na superfície do concreto dos consoles para força de ruptura.

	Console	$\mathcal{E}_{x}$ (‰)	E <sub>y</sub> (‰)	€ <sub>45°</sub> (‰)	<i>E</i> <sub>1</sub> (‰)	<i>E</i> <sub>2</sub> (‰)
	Ref.	0,025	-0,268	-0,304	0,113	-0,356
sa	RUD1	-0,496	-0,028	-0,43	0,026	-0,550
oɓn	RUD2	-0,350	0,0070	-0,3500	0,081	-0,424
e R	RUH1	0,124	-0,189	-0,529	0,488	-0,553
Fac	RUH2	_	0,345	-0,490	_	_
	RUH3	-0,138	-0,226	-0,420	0,060	-0,42
	Ref.	-0,303	-0,066	-0,34	0,011	-0,380
_	RUD1	_	-0,069	0,754	_	_
lisa	RUD2	2,970	-0,1160	-0,4920	3,889	-1,035
ace	RUH1	_	-0,195	-0,813	_	_
LL.	RUH2	-0,329	-0,007	-0,357	0,080	-0,416
	RUH3	-	-0,653	-0,270	-	_

### 5.5. Análise do ângulo de Inclinação da Biela

Para o estudo da biela comprimida foram obtidos em cada console dois diferentes ângulos de inclinação para a mesma: o ângulo das fissuras  $\theta_{CR}$  e o ângulo da deformação específica principal  $\theta_{\varepsilon}$ . Estes ângulos foram analisados para as duas faces do console.

O ângulo  $\theta_{CR}$  foi obtido através da utilização de um programa de computador para determinação gráfica (Figura 5.16). A partir de cada foto digital dos consoles foram realizadas medições dos ângulos, sendo que o ângulo  $\theta_{CR}$  foi obtido usando-se a média dos valores lidos. Os valores obtidos são apresentados na Tabela 5.7.



Figura 5.16 – Ângulo  $\theta_{CR}$  medido por meio digital.

O ângulo  $\theta_{\varepsilon}$  para cada lado do console foi determinado em função das deformações específicas lidas pelos EER (roseta tripla), e foi calculado por meio das expressões da Resistência dos Materiais. A Figura 5.17 ilustra a representação destes ângulos.

$$tg 2\alpha_{I,II} = \frac{2\varepsilon_{45^{\circ}} - \varepsilon_{0^{\circ}} - \varepsilon_{90^{\circ}}}{\varepsilon_{0^{\circ}} - \varepsilon_{90^{\circ}}}$$
(5.2)

$$\alpha_{I,II} = \frac{1}{2} \operatorname{arctg} \left( \frac{2\varepsilon_{45^{\circ}} - \varepsilon_{0^{\circ}} - \varepsilon_{90^{\circ}}}{\varepsilon_{0^{\circ}} - \varepsilon_{90^{\circ}}} \right)$$
(5.3)



Figura 5.17 – Ilustração do ângulo da biela.

A Figura 5.18 apresenta os gráficos dos ângulos da biela  $\theta_{\varepsilon}$  vs. força aplicada no console. Para a execução dos gráficos foi utilizada a força inicial de 100 kN até a força de ruptura de cada console. Todos os consoles sem exceção apresentaram fissuras na face lisa que cortaram os extensômetros, prejudicando a leitura do ângulo  $\theta_{\varepsilon}$ . Já na face rugosa dos consoles RUH1 e RUH2 os extensômetros foram perdidos.



Figura 5.18 – Ângulo da biela *vs* força: (a) console de referência; (b) console RUD1; (c) console RUD2; (d) console RUH1; (e) console RUH2; (f) console RUH3.

A Tabela 5.7 apresenta os resultados dos ângulos  $\theta_{\varepsilon}$  e  $\theta_{CR}$  variando em torno de 60° nas duas faces do console.

Tabela 5.7 – Ângulos  $\theta_{cr}$  e  $\theta_{\varepsilon}$ .

Conso	les	$\theta_{cr}$	$\theta_{e}$
	Ref.	63,43°	64,04°
	RUD1	62,18°	_
Face lisa	RUD2	66,29°	-
i dee iisd	RUH1	56,66°	_
	RUH2	62,48°	63,39°
	RUH3	53,97°	55,21°
	Ref.	55,71°	64,36°
	RUD1	60,64°	64,63°
Eaco rugosa	RUD2	67,17°	66,72°
i ace i ugosa	RUH1	58,57°	_
	RUH2	52,70°	-
	RUH3	52,43°	41,52°

### 5.6. Deslocamentos

Para análise do deslocamento real do console foi estudada a relação entre o deslocamento do pilar e do console, como mostra a Figura 5.19. A expressão para se obter o valor do deslocamento no console é:

$$\frac{\delta'}{h} = \frac{\delta''}{l}$$

$$\delta'' = \delta' \times \frac{l}{h}$$
(5.4)
(5.5)

As Figuras 5.20 a 5.25 mostram os diagramas força *vs.* deslocamentos de todos os consoles. O TD1 localiza–se na parte superior a 5 cm do topo do pilar; o TD2 localiza–se na parte inferior a 5 cm da base do pilar e o TD3 localiza–se no console a 2 cm da face lateral.

Analisando-se os três deslocamentos dos consoles nota-se que o TD2 em todos os gráficos não se deslocou com o aumento da força vertical. O TD1 e o TD3 se deslocaram no sentido negativo quando a força foi aplicada no pilar e no sentido positivo quando a força foi aplicada no console, indicando uma rotação na parte superior do console durante o ensaio.



Figura 5.19 – Esquema dos deslocamentos dos consoles.



Figura 5.20 – Força x deslocamentos do console de referência.



Figura 5.21 – Força x deslocamentos do console RUH1.



Figura 5.22 – Força x deslocamentos do console RUH2.



Figura 5.23 – Força x deslocamentos do console RUH3.



Figura 5.24 – Força x deslocamento do console RUD1.



Figura 5.25 – Força x deslocamento do console RUD2.

# 5.7. Análise dos Modelos Teóricos

## 5.7.1. Modelo de Bielas e Tirantes

Neste item são apresentados os resultados da aplicação do modelo de Bielas e Tirantes proposto no capítulo 3 para calcular a força vertical última aplicada ao console. Para a análise de todas as peças foram adotados os mesmos valores para os seguintes parâmetros:

- distância da face do pilar até a aplicação da força, a = 0,24 m;
- largura, b = 0,25 m;
- altura h correspondente para a armadura de φ=10mm, h=0,43 m, para a primeira camada de φ = 6,3mm, h = 0,2215 m e para a segunda camada de φ = 6,3mm, h = 0,1065 m;
- tensão de escoamento das amaduras de  $\phi = 6,3$  mm,  $f_y = 526,41$  MPa,  $\phi = 10$  mm,  $f_y = 633,12$  MPa;
- área de aço das armaduras de  $\phi$ =10mm; A<sub>s</sub>=3,14cm<sup>2</sup>,  $\phi$ =6,3mm,  $A_s$ =1,24cm<sup>2</sup>;
- módulo de elasticidade do CFC, E<sub>f</sub> = 255,17 GPa.

Adotando-se a expressão 3.9 tem-se o valor da tração *T* para as armaduras principais e secundárias, 198,90 kN e 32,92 kN, respectivamente (Figura 5.26).



Figura 5.26 – Representação das armaduras analisadas por meio do modelo de Bielas e Tirantes.

Substituindo-se o valor de T na expressão 3.8 tem-se o valor da força vertical última V= 329,94 kN, correspondente às armaduras internas de todos os consoles.

A parcela do CFC é analisada de acordo com a Figura 3.9, adotando-se as expressões 3.11 e 3.12. Para o valor da força vertical última adotou-se a expressão 3.10, onde são somadas as parcelas das contribuições do aço e do CFC; esses valores são apresentados na Tabela 5.8.

Cons	soles	A <sub>f</sub> (cm²)	$\mathcal{E}_{f,ef.}$	V <sub>exp er.</sub> (kN)	V <sub>teorica</sub> (kN)	V <sub>exp er.</sub> V <sub>teórica</sub>
R	ef.	_	_	362,49	329,94	1,10
	RUH1	0,366	0,647	372,81	338,88	1,10
Série H	RUH2	0,366	2,256	443,94	364,40	1,22
	RUH3	0,549	2,677	393,48	391,27	1,01
Série D	RUD1	0,366	5,673	413,89	352,20	1,18
Serie D	RUD2	0,366	1,903	404,17	340,66	1,19

Tabela 5.8 – Resultados das forças últimas do modelo de Bielas e Tirantes.

No console de referência a razão entre a força experimental e a teórica é igual a 1,10. Isto significa que o valor experimental apresenta um resultado 10% superior ao valor estimado pelo modelo teórico. Este valor pode variar devido a armadura secundária não estar instrumentada.

Como o console RUH1 tem apenas uma camada de CFC, o acréscimo da força de ruptura é pequeno e o valor da razão  $V_{exper.}/V_{teórica}$  é igual ao do console de referência. O console RUH2 tem a mesma taxa geométrica do console RUH1, porém, a sua configuração permite um aumento da força de ruptura devido a um maior braço de alavanca. Nesse caso a força de ruptura experimental foi 22% maior do que a teórica.

Comparando-se o console RUH3 com o console RUH2 tem-se pelo modelo teórico que a força de ruptura do console RUH3 é maior, porém, experimentalmente isso não ocorreu devido às duas camadas de CFC apresentarem eficiência superior a estimada pelo método de cálculo. A razão  $V_{exper.}/V_{teórica}$  do console RUH3 foi igual a 1,01, demonstrando boa concordância entre os resultados teóricos e experimentais.

Os consoles RUD1 e RUD2 apresentaram resultados da razão  $V_{exper.}/V_{teórica}$  próximos. Isto indica que o modelo teórico representa adequadamente as diferentes configurações dessa série. Esses valores são iguais a 1,18% e 1,19% para os consoles RUD1 e RUD2, respectivamente.

#### 5.7.2. Modelo Cinemático

Neste item é apresentado o modelo cinemático proposto no capítulo 3 para calcular a força vertical última aplicada ao console. Para a análise de todas as peças foram adotados os mesmos valores para os seguintes parâmetros:

- distância da face do pilar até a aplicação da força, a = 0,24 m;
- largura, b=0,25 m;
- altura total, h=0,43 m;
- tensão de escoamento das armaduras de  $\phi$ =6,3mm,  $f_y$ =526,41 MPa,  $\phi$ =10mm,  $f_y$ =633,12MPa;
- tensão de tração do concreto, f<sub>t.exp</sub>=3,52MPa;
- tensão de tração do CFC,  $f_f = 2969,16$  MPa;
- área de aço total, soma das áreas das barras da amadura do tirante (4\u00f610mm) e da armadura de costura (4\u00f663mm), A<sub>s</sub>=4,4cm<sup>2</sup>;
- taxa geométrica das armaduras, referente a área de aço total,  $\rho = 0.41$  %.

Adotou-se o fator de efetividade do concreto à tração  $v_t$ =0,50, visto não existir uma expressão para esse parâmetro, sendo este valor recomendado por

NIELSEN (1999). O valor médio do fator de efetividade do CFC  $v_f$ , com exceção do console RUH1 e RUD1, foi igual a 0,20. A resistência a compressão do concreto foi obtida de acordo com o prescrito capítulo 4, e o fator de efetividade do concreto de acordo com o prescrito no capítulo 3.

O fator de efetividade do CFC varia de acordo com a área de contato na lateral do console reforçado. Caso o console esteja com toda a sua lateral reforçada com CFC, a força de ruptura aumenta até um nível em que o CFC seja mais solicitado, aumentando o fator de efetividade  $v_f$ .

Os ensaios dos consoles foram realizados após 138 dias da concretagem, em um período de duas semanas. Desta forma o valor médio dos ensaios à compressão dos corpos-de-prova acima dos 100 dias foi de 32,07 MPa. Este valor foi adotado em todas os espécimes.

A Tabela 5.9 apresenta os parâmetros utilizados nos cálculos.

Consoles		<sup>f</sup> <sub>c</sub> (MPa)	A <sub>r</sub> (cm²)	$d_{f}$	V <sub>c</sub>
Re	ef.	32,07	—	—	0,3367
	RUH1	32,07	0,366	0,355	0,3367
Série H	RUH2	32,07	0,366	0,3925	0,3367
	RUH3	32,07	0,549	0,3925	0,3367
Série D	RUD1 RUD2	32,07 32,07	0,366 0,366	0,23 0,33	0,3367 0,3367

Tabela 5.9 – Variáveis do modelo cinemático.

Os valores das dimensões x e y são apresentados na Tabela 5.10; para se obter esses parâmetros foram utilizadas as expressões 3.16 e 3.17.

Tabela 5.10 – Valores das dimensões x e y.

Cons	oles	x (m)	у (m)
Re	ef.	0,110	0,145
	RUH1	0,114	0,152
Série H	RUH2	0,114	0,152
	RUH3	0,117	0,152
Sária D	RUD1	0,112	0,152
Serie D	RUD2	0,113	0,152

A Tabela 5.11 apresenta os valores da força vertical última experimental, teórica e a razão entre essas forças. Foi utilizada a expressão 3.22 para o cálculo da força vertical teórica.

Tabela 5.11 - Força vertical última.

Consoles		V <sub>exper.</sub> (kN)	V <sub>teorica</sub> (kN)	V <sub>exper.</sub> V <sub>teórica</sub>
Ref.		362,49	344,26	1,05
	RUH1	372,81	357,04	1,04
Série H	RUH2	443,94	359,34	1,24
	RUH3	393,48	366,65	1,07
Série D	RUD1	413,89	349,33	1,18
	RUD2	404,17	355,50	1,14

Os resultados obtidos pelo modelo cinemático foram inferiores aos valores obtidos experimentalmente. Comparando-se o console RUH1 com o console RUH2 verifica-se que ambos tem a mesma área de reforço, porém, o RUH2 apresenta uma altura efetiva maior devido à concentração de área reforçada na parte superior, o que conduz a uma maior força de ruptura teórica. Contudo, o valor deste aumento, comparando-se os valores experimentais foi muito maior.

Comparando-se o console RUH2 com o console RUH3 verifica-se que há um pequeno aumento na força teórica, visto que o RUH3 tem uma maior área reforçada e ambos apresentam a mesma altura efetiva. Com base nos valores experimentais observa-se que há uma redução na força de ruptura do RUH3, devido a não aderência do CFC com o concreto em algumas regiões.

Comparando-se o console RUD1 com o console RUD2 verifica-se que há um pequeno aumento na força teórica, visto que o RUD2 tem a mesma área de reforço, porém, com uma altura efetiva maior. Experimentalmente ocorreu o inverso, porém como os resultados são muito próximos, é possível ter ocorrido alguma imperfeição durante um dos ensaios que gerou essa diferença.

Analisando-se os dados da Tabela 5.11 observam-se dois grupos de valores da razão entre a força vertical última experimental e a teórica. No primeiro estão contidos os valores 1,05, 1,04 e 1,07 dos consoles de referência, RUH1 e RUH3, respectivamente. Nos dois últimos ocorreram problemas com aderência do CFC, pois a resina polimérica não curou completamente em algumas regiões.

O segundo grupo são representados pelos consoles RUH2, RUD1 e RUD2. Estes consoles apresentam um valor médio de 1,19 para a razão entre a força vertical última experimental e a teórica. Portanto, os resultados experimentais são 19% superiores ao estimado pelo modelo cinemático, admite-se que neste caso ocorre a perfeita aderência entre o CFC e o concreto.

#### 5.8. Comparação entre os Valores Experimentais e os Valores Teóricos Obtidos pelo Modelo Cinemático e Modelo de Bielas e Tirantes

A Figura 5.27 apresenta a comparação entre os resultados dos modelos teóricos estudados. Em todos os casos os dois modelos teóricos tiveram a razão entre a força experimental e teórica superior ou igual a 1,00.

No modelo cinemático os consoles de referência, RUH1 e RUD2 apresentaram valores da razão  $V_{exper.}/V_{teórica}$  iguais a 1,05, 1,04 e 1,14, respectivamente. Estes valores são mais próximos de 1,00 do que os valores estimados pelo método de Bielas e Tirantes. O console RUD1 é o único que apresenta o mesmo valor da razão  $V_{exper.}/V_{teórica}$  no dois modelos teóricos.

O consoles RUH2 e RUH3 apresentaram valores da razão  $V_{exper.}/V_{teórica}$ iguais a 1,22 e 1,01, respectivamente. Sendo o modelo de Bielas e Tirantes o que apresenta resultados mais próximos de 1,00.

Os valores médios da razão  $V_{exper.}/V_{teórica}$  dos métodos de cálculo estudados são muito próximos, a constar 1,13 e 1,12 para o modelo de Bielas e Tirantes e o modelo cinemático, respectivamente. Sendo assim ambos os modelos estão aptos a estimar a força de ruptura dos console de concreto armado reforçados com compósitos de fibras de carbono.



Figura 5.27 – Comparação das razões entre a força última experimental e as forças últimas teóricas obtidas nos dois modelos teóricos.