



Utilização de ensaios não destrutivos, ultrassom e pacômetro, como métodos de verificação da resistência e qualidade do concreto em um edifício em Aracaju - Sergipe

Use of non-destructive testing, ultrasound and cover meter, as method for check the resistance and quality of concrete in a building in Aracaju - Sergipe

C. H. Carvalho^{1*}; C. S. Sena^{2**}; E. A. Carvalho^{2***}; L. S. Barreto^{3****}; M. T. A. Rocha^{4*****}.

¹Doutor em Ciência e Engenharia de Materiais, Universidade Federal de Sergipe, 49100-000, Aracaju-Sergipe, Brasil

²Graduanda em Engenharia Civil, Instituto Federal de Sergipe, 49055-260, Aracaju-Sergipe, Brasil

³Departamento de Ciências e Engenharia de Materiais da Univesidade Federal de Sergipe, 49100-000, Aracaju-Sergipe, Brasil

⁴Engenheira de Materiais/Pós Graduada em Engenharia de Segurança do Trabalho, Universidade Federal de Sergipe/Fanese, 49100-000/49065-750, Aracaju-Sergipe, Brasil

*consvalho@gmail.com

**klorac@hotmail.com

***emanuellaacarvalho@hotmail.com

****ledjanebarreto@hotmail.com

*****mikaele.tavares@gmail.com

(Recebido em dia de mes de ano; aceito em dia de mes de ano)

O concreto é um dos principais materiais utilizados na construção civil. No processo de verificação de sua qualidade de produção e resistência mecânica, o ensaio comumente realizado é o de compressão destrutiva axial em corpos-de-prova conforme prescrições da NBR 5739:2007. Porém, a possibilidade de monitorar essa qualidade e propriedades mecânicas recorrendo a ensaios não destrutivos (ENDs) facultaria a vantagem adicional dessas análises sem danos às estruturas e/ou corpos-de-prova, já na fase da produção. A portabilidade dos equipamentos nas medições em campo sem a necessidade de recorrer aos laboratórios especializados facilitaria sobremaneira esse monitoramento contínuo do controle de qualidade. Com esse objetivo, procedeu-se a um estudo de caso utilizando-se a pacometria e a ultrassonografia nos termos da NBR 8802/2013) e, com o auxílio do software OriginPro e da expressão matemática do coeficiente de Pearson, analisou-se a existência de correlação aceitável estatisticamente entre os valores medidos das velocidades ultrassônicas com os resultados dos ensaios de compressão axial laboratoriais. Elaborou-se gráficos de dispersão que destacaram uma correlação aceitável e também, através da pacometria, inspecionou-se a qualidade de produção dos concretos estruturais executados. Ficou evidente a viabilidade dos ENDs nos canteiros de obras para o monitoramento contínuo do controle de qualidade estrutural.

Palavras-chave: Resistência, ensaios não destrutivos, correlação, controle de qualidade.

The concrete is one of the main materials used in construction. In the process of checking its production quality and mechanical strength, the most commonly performed test for that is the destructive test of axial compression in specimens, following indications described in NBR 5739:2007. However, the possibility to check that quality and mechanical properties using non-destructive testing (NDTs) would provide an extra advantage of those analyses without damage to the structure and/or the specimen, already in the production stage. The equipment's portability in field measurements without the need to resort to specialized laboratories would severely facilitate this continuous tracking of the quality control. To this end, a case study using cover meter and ultrasound was performed according to NBR 8802/2013, and, with the aid of the software OriginPro and of Pearson correlation coefficient, was analyzed the existence of acceptable statistically correlation between the measured values for ultrasonic speed and the axial compression test results done in laboratory. Scatter plots were elaborated and highlighted an acceptable correlation and, using cover meter, the production quality of structural concrete was inspected. It seemed clear the feasibility of NDTs in the building sites to the continuous monitoring of the structural quality control.

Keywords: Resistance, non-destructive testing, correlation, quality control.

1. INTRODUÇÃO

A resistência à compressão é a propriedade do concreto adotada por ocasião do dimensionamento da estrutura. Portanto, está diretamente ligada à segurança e estabilidade estrutural. HELENE [1].

Além da resistência a compressão, a resistência mecânica e índice de vazios nos concretos são também propriedades fundamentais para o desempenho pleno na vida útil e durabilidade das estruturas.

Segundo EVANGELISTA [2], comumente são feitos ensaios de resistência à compressão aos 28 (vinte e oito) dias em corpos-de-prova cilíndricos para verificar se o concreto está coerente com o especificado em projeto. Esses cilindros são retirados do mesmo concreto, ainda no estado fresco, e moldados no local da construção. São encaminhados para laboratório especializado em ensaios de resistência à compressão e outras propriedades. Porém, caso haja a necessidade de analisar a situação em obra acabada, a retirada dos corpos-de-prova provoca danos ao componente requerendo reparos localizados na estrutura.

Tem-se verificado uma vasta aplicação dos ensaios in situ em diversos países, assim como um grande número de pesquisas nessa área, visando a obtenção de resultados mais confiáveis nas investigações das propriedades do concreto das estruturas [2].

Logo, existindo a possibilidade de se analisar a resistência mecânica e a qualidade de produção do concreto por meio de ensaios não destrutivos (ENDs), fomentam-se ganhos financeiros e técnicos, em tempo e praticidade, tendo em vista que não haveria a necessidade de realizar reparos e os ensaios poderiam simultaneamente monitorar essas características durante e/ou logo após a sua execução.

CARVALHO [3] cita que nas construtoras e nas usinas de concreto, o controle de qualidade do material e da estrutura como um produto necessita utilizar ENDs como ferramenta que permita análise rápida de verificação da resistência do concreto, do módulo de elasticidade e da homogeneidade da produção.

Eventos científicos têm acontecido sobre o tema do uso dos ENDs na construção civil particularmente sobre estruturas de concreto. Diversos trabalhos e teses têm sido frequentemente publicados enfatizando a importância imperiosa do uso dos ENDs na indústria da construção [3].

Sendo assim, como citado por SCHIAVON [4], os ensaios não destrutivos visam avaliar um elemento sem gerar danos a ele com a técnica empregada. Um tipo de ensaio não destrutivo utilizado em concreto é o método da velocidade do pulso de ondas ultrassônicas.

O ensaio por ultrassom caracteriza-se num método não destrutivo que tem por objetivo a detecção de defeitos ou descontinuidades internas presentes nos mais variados tipos ou forma de materiais ferrosos ou não ferrosos. ANDREUCCI [5].

Verificando a sua compacidade por análise das velocidades (m/s) da onda ultrassônica obtida nos determinados elementos estruturais, no qual, quanto maior sua velocidade melhor produzido está o concreto, logo que menos tempo levará para a onda ser transmitida e recebida pelos dois transdutores do ultrassom, mostrando que a presença de vazios em seu interior é muito baixa ou nula, sabendo que, como cita GRANATO [6], a compacidade do concreto é a propriedade mais importante do mesmo nos efeitos de sua resistência à penetração dos agentes agressivo.

Os ensaios não destrutivos fornecem informações quanto às propriedades do concreto das estruturas, mas a confiabilidade da avaliação dessas propriedades depende da experiência do profissional que realiza esses ensaios e das curvas empregadas para correlacionar as grandezas medidas nos ensaios com as propriedades do concreto investigado. MACHADO; SHEHATA; SHEHATA [7].

Assim sendo, para que os métodos de ensaio in situ sejam utilizados para avaliar a resistência do concreto, são necessárias curvas de correlação entre os resultados destes ensaios e a resistência à compressão do concreto [2].

Dessa forma, o presente artigo teve como objetivo realizar ensaios de velocidade de propagação de ondas ultrassônicas, seguindo a NBR 8802:2013 [8], e verificar se há uma correlação entre a velocidade encontrada com a resistência obtida nos ensaios de compressão já realizados em laboratório de inspeção em obras de construção civil denominado Beton & Freitas Dantas. Também, o artigo objetivou analisar o recobrimento das armaduras dos pilares e vigas do edifício,

via pacometria, viabilizando assim um controle de qualidade expedito para os profissionais da área que poderão monitorar a qualidade da estrutura já durante sua produção.

Complementando ainda sobre fatores que contribuem com a durabilidade de uma construção, o recobrimento é um fator de suma importância. Segundo descrito em NBR 6118:2014, a durabilidade da estrutura é altamente dependente das características do concreto, da espessura e qualidade do concreto do cobrimento da armadura [9]. A espessura desta capa de concreto é importante para garantir a proteção das armaduras frente aos agentes agressivos, dependendo das condições de exposição deste concreto [6]. Assim, além do ensaio não destrutivo com o ultrassom, foi realizado o mapeamento de pilares e vigas com o aparelho (pacômetro) que detecta armadura, seu recobrimento, diâmetro e localização, para verificar se os recobrimentos executados estão de acordo com as prescrições da NBR 6118/2014 visando-se a VUP (vida útil de projeto) e durabilidade mínima de cinquenta (50) anos da estrutura do edifício objeto do presente estudo de caso.

Os ENDS foram realizados em um edifício residencial, em fase de acabamento, localizado no Bairro Jardins, na cidade de Aracaju, no Estado de Sergipe. O empreendimento é composto por 42 (quarenta e duas) unidades habitacionais, apresenta área total construída de 11.519,91 m², distribuídos em 01 pavimento térreo, 01 pavimento superior, 01 pavimento playground, 13 pavimentos tipos (1° ao 13°) e 01 ático (reservatório, barrilete e cobertura), sua tipologia estrutural é de laje maciça, com vigas e pilares, e o concreto com resistência característica (fck) de 30 Mpa e cobrimento das armaduras de 2,5 centímetros.

2. MATERIAL E MÉTODOS

Para a realização dos ensaios, foram feitos procedimentos preliminares como a regularização da superfície via lixamento manual e a calibração diária do equipamento de ultrassom através de barra acrílica referencial que acompanha o instrumento. Nas medições, inclusive calibrações, utilizou-se de gel apropriado com o fito de garantir um bom acoplamento entre o concreto e os transdutores.

As medições foram realizadas em todos os pilares e vigas de livre acesso localizados no primeiro pavimento superior do edifício, em face de que representa um dos pavimentos mais solicitados em termos de carregamentos.

Os ensaios foram executados conforme procedimentos da ABNT NBR 8802:2013 [8].

O equipamento de ultrassom utilizado foi da marca Uslab com um par de transdutores planos de 54 KHz e um detector de armadura (pacômetro) da marca Proceq. Para não haver influências das armaduras nas leituras ultrassônicas, realizava-se anteriormente, via pacometria, a localização das armaduras. O posicionamento dos transdutores do ultrassom foi sempre nos centros das malhas definidas pela pacometria. Esse tacômetro foi também utilizado para o mapeamento dos recobrimentos das armaduras nos pilares e vigas.

Dessa forma, depois de identificados os locais em que se encontravam as armaduras com o pacômetro, tanto nos pilares quanto nas vigas, e devido ao bom acesso aos elementos estruturais, os transdutores foram posicionados no elemento estrutural de forma direta, como mostrado na Figura 1. Procediam-se 10 (dez) medições ultrassônicas para cada um dos 3 (três) pontos nos pilares, sendo, respectivamente, 30 (trinta) centímetros acima do piso, no meio do pilar e 30 centímetros abaixo da viga, totalizando-se 30 medições em cada pilar, bem como uma quantidade variada de pontos nas vigas pelo fato de haver algumas de pequeno comprimento longitudinal e/ou de acesso restrito a menos de 3 pontos. As leituras das velocidades nas ondas ultrassônicas e os tempos de pulsos foram lidos diretamente no visor do equipamento em metros por segundo (m/s) e microssegundos (μ s), respectivamente.



Figura 1: Ensaio de ultrassom, com os transdutores posicionados de forma direta.

Para o recobrimento, depois de identificados os posicionamentos das armaduras no elemento estrutural, registrava-se o diâmetro da barra descrito no projeto no detector e anotavam-se os valores encontrados dos recobrimentos a cada 50 (cinquenta) centímetros da extensão do elemento estrutural analisado e em todas as 4 (quatro) faces dos pilares e em 3 (três) das vigas. O ensaio está salientado na Figura 2.



Figura 2: Localização da armadura no concreto e seu cobrimento por meio de pacometria.

Após obtenção dos dados, realizou-se uma análise por meio do Softwer OriginPro bem como a utilização da expressão matemática do coeficiente de Pearson, com o objetivo de verificar a existência de correlação aceitável estatisticamente entre as velocidades ultrassônicas medidas e as resistências laboratoriais aos 28 dias de ruptura à compressão. Os resultados e análises estão descritos a seguir.

3. RESULTADOS E DISCUSSÃO

Foram realizados inicialmente ensaios de ultrassom em 41 (quarenta e um) pilares e 20 (vinte) vigas para a análise da qualidade do concreto. Foram verificadas médias dos resultados obtidos de cada pilar e viga em comparação com as resistências mecânicas fornecidas pelo Laboratório da Betons, aos 28 dias de moldados, realizadas em amostras retiradas de cada caminhão betoneira que transportavam os concretos no estado fresco até determinada área da obra a ser concretada, referentes aos pilares e vigas, conforme mostram as Tabelas 1 e 2, respectivamente.

É importante ressaltar que a forma como essa avaliação é conduzida pode levar às interpretações físicas equivocadas. Diagnosticar resultados analisando apenas valores médios (puramente matemáticos) requer muita cautela, pois essas médias não representam de modo geral nenhum resultado físico conclusivo. [3]

Segundo BUNGEY [10], se houver um gráfico de calibração confiável juntamente com boas condições de ensaio é possível atingir o limite de confiança de 95% sobre uma previsão de resistência de $\pm 20\%$ relativo a uma área localizada de interesse.

Tabela 1: Média de resultados obtidos pelas medições com o ultrassom em pilares e o fck encontrado nos corpos de prova para ensaio de compressão.

Pilares	Médias de velocidade de propagação linear (m/s)	Resistência (fck) do concreto após 28 dias de moldado (Mpa)
Pilar 1 ao 13	3736,98	32,8
Pilar 14 ao 29	3790,60	34,3
Pilar 30 ao 41	3754,13	32
Pilar 59 ao 70	3834,57	33,6
Pilar 59A ao 72A	3667,55	32

Tabela 2: Média de resultados obtidos pelas medições com o ultrassom em vigas e o fck encontrado nos corpos de prova para ensaio de compressão.

Vigas	Médias de velocidade de propagação linear (m/s)	Resistência (fck) do concreto após 28 dias de moldado (Mpa)
Viga 6 e 120	3603,265	36,4
Viga 10 a 18	3682,74	37,8
Viga 20	3766,23	38,2
Viga 25 à 33	3668,686	36,9
Viga 109	3684	36,8

Segundo a norma NBR 7215:1996 [11], os resultados da resistência mecânica são considerados satisfatórios tendo em vista que são superiores aqueles apresentados na especificação do projeto inicial, 30 (trinta) MPa.

Em relação aos resultados dos ensaios de ultrassom, esses valores são considerados ótimos, pois a qualidade do concreto se encaixa dentro deste nível considerado por CANÓVAS [12], como descrito na Tabela 3, já que as velocidades estão acima de 3500 m/s.

Tabela 3: Critério utilizado para a avaliação da qualidade do concreto (Fonte: SAHUINCO[13] apud CÁNOVAS, 2011).

Velocidade de propagação linear (m/s)	Qualidade do concreto
$V > 4500$	Excelente
$3500 < V < 4500$	Ótimo
$3000 < V < 3500$	Bom
$2000 < V < 3000$	Regular
$V < 2000$	Ruim

Para verificar o coeficiente de correlação de Pearson, foi utilizada a Eq. 1 seguinte:

$$r = \frac{n \times \sum Xi \times Yi - (\sum Xi) \times (\sum Yi)}{\sqrt{(n \times \sum Xi^2 - (\sum Xi)^2) \times (n \times \sum Yi^2 - (\sum Yi)^2)}} \quad (\text{Eq. 1})$$

Com o sentido de facilitar o entendimento e os cálculos, nas Tabelas 4 e 5 são detalhados os valores das variáveis e operações matemáticas necessárias à utilização da equação citada anteriormente.

Tabela 4: Variáveis para cálculo do coeficiente de correlação de Pearson em pilares.

Pilares	X	Y	X ²	Y ²	X×Y
Pilar 1 ao 13	3736,98	32,8	13965019,52	1075,84	122572,944
Pilar 14 ao 29	3790,60	34,3	14368648,36	1176,49	130017,580
Pilar 30 ao 41	3754,13	32	14093492,06	1024,00	120132,160
Pilar 59 ao 70	3834,57	33,6	14703927,08	1128,96	128841,552
Pilar 59A ao 72A	3667,55	32	13450923,00	1024,00	117361,600
SOMATÓRIO	18783,83	164,7	70582010,02	5429,29	618925,840

Tabela 5: Variáveis para cálculo do coeficiente de correlação de Pearson em vigas.

Vigas	X	Y	X ²	Y ²	X×Y
Viga 6 e 120	3603,265	36,4	12983518,66	1324,96	131158,846
Viga 10 a 18	3682,74	37,8	13562573,91	1428,84	139207,572
Viga 20	3766,23	38,2	14184488,41	1459,24	143869,986
Viga 25 a 33	3668,686	36,9	13459256,97	1361,61	135374,513
Viga 109	3684	36,8	13571856,00	1354,24	135571,200
SOMATÓRIO	18404,921	186,1	67761693,95	6928,89	685182,117

Adotando as médias das velocidades das ondas ultrassônicas como variáveis X e as resistências adquiridas pelos concretos após 28 dias de moldados como Y, e sendo “n” o número de variáveis, no caso do presente artigo n = 5, obteve-se as seguintes correlações descritas pelas Eq. 1.1 e Eq. 1.2 das medições de pilares e vigas respectivamente, substituindo os valores das Tabelas 4 e 5 na Eq. 1:

$$r = \frac{5 \times 618925,84 - (18783,83) \times (164,7)}{\sqrt{(5 \times 70582010,02 - (18783,83)^2) \times (5 \times 5429,29 - (164,7)^2)}} \quad (\text{Eq. 1.1})$$

Sendo encontrada uma correlação de r = 0,741.

$$r = \frac{5 \times 685182,117 - (18404,921) \times (186,1)}{\sqrt{(5 \times 67761693,95 - (18404,921)^2) \times (5 \times 6928,89 - (186,1)^2)}} \quad (\text{Eq. 1.2})$$

Sendo encontrada uma correlação de r = 0,867.

Para que seja interpretado o coeficiente de correlação encontrado, segundo SHIMAKURA [14], é preciso saber que as principais propriedades do mesmo são:

- O intervalo de variação está entre -1 e +1.
- O coeficiente de correlação é uma medida adimensional, ou seja, independente das unidades de medida das variáveis X e Y.
- Quanto mais próximo de +1 for “r”, maior o grau de associação positivo entre X e Y, com X e Y variando na mesma direção.
- Quanto mais próximo de -1 for “r”, maior o grau de associação negativo entre X e Y, com X e Y variando em sentidos opostos.
- Quanto mais próximo de zero estiver “r” menor será a correlação linear entre X e Y. No qual, “r” sendo igual a zero indica que não há associação entre as variáveis.

Tabela 6: Parâmetro para interpretação do resultado de correlação segundo SHIMAKURA[14].

Valor de r (+ ou -)	Interpretação
0,00 a 0,19	Correlação bem fraca
0,20 a 0,39	Correlação fraca
0,40 a 0,69	Correlação moderada
0,70 a 0,89	Correlação forte
0,90 a 1,00	Correlação muito forte

É notável que a correlação encontrada entre as velocidades medidas com o ultrassom e a resistência à compressão do concreto é satisfatória, visto que na Tabela 6, de acordo com os resultados obtidos anteriormente, é considerada uma correlação forte, próximo de +1, indicando que as variáveis X e Y variam na mesma direção.

Cada ponto apresentado nos gráficos de dispersão das Figuras 3 e 4 representa a média dos resultados obtidos para cada intervalo de pilar e viga no caminhão concretado. É possível observar que os resultados de ultrassom dos elementos estruturais apresentam diferentes valores, mas com pouca variação, um intervalo entre 3603,265 a 3834,57 m/s. Enquanto que o intervalo apresentado para a resistência mecânica teve uma variação entre 32 a 38,2 Mpa. Podendo ser observado também que as dispersões dos pontos estão seguindo a reta, mostrando que conforme for aumentando os valores das velocidades obtidas pelo ultrassom (US) maiores serão os valores das resistências à compressão (f_{ck}), salientando que há correlação positiva, tendendo a +1.

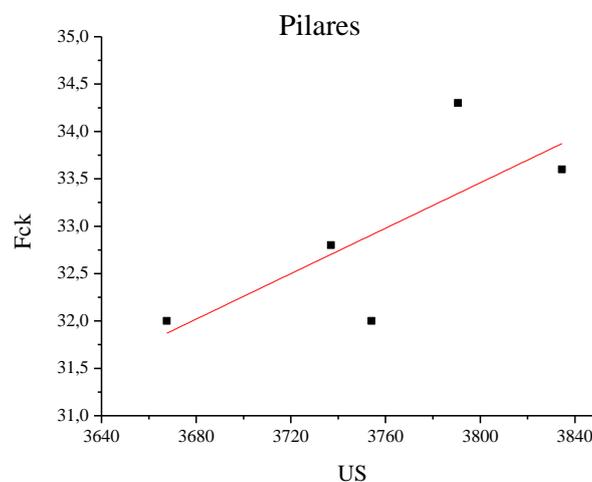


Figura 3: Gráfico de dispersão com valores médios do ensaio de ultrassom e da resistência mecânica dos pilares.

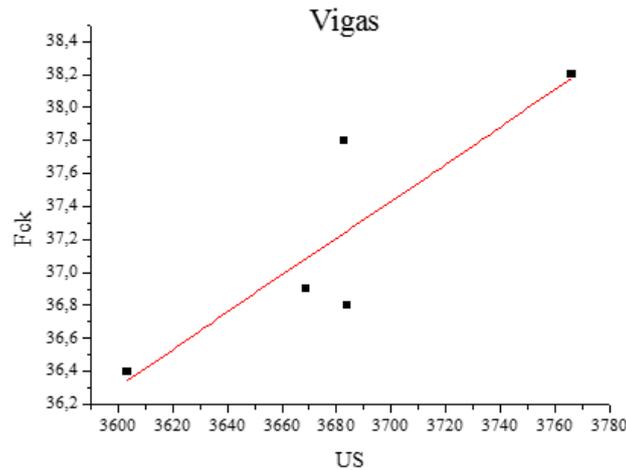


Figura 4: Gráfico de dispersão com valores médios do ensaio de ultrassom e da resistência mecânica das vigas.

Tratando-se do controle tecnológico, segundo HELENE [1], toda estrutura de concreto, depois de acabada, possui uma série de características próprias que a diferencia daquela que foi especificada em projeto estrutural. Não havendo um perfeito controle e fiscalização durante a execução da obra, podem ser percebidas algumas dessas características, como exemplo as armaduras na estrutura não posicionadas como em projeto por alguma falha durante concretagem ou o não uso de espaçadores, o transporte, lançamento e adensamento inadequados gerando vazios, ninhos de concretagem e/ou segregação no concreto, a cura pode ter sido insatisfatória formando fissuras por retração e não atingindo a resistência especificada, as fôrmas não têm as dimensões e resistência adequadas, os pilares não guardam o prumo nem o alinhamento (excentricidade) perfeito, a história de carregamento pode ter sido imprópria e certamente diferente daquela considerada no cálculo estrutural, etc.

O controle tecnológico de uma estrutura engloba a conferência de posição e bitola das armaduras, a geometria, o alinhamento (excentricidade), o prumo, a estanqueidade e resistência das fôrmas, a qualidade dos materiais do traço, a eficiência da produção, as operações de transporte, lançamento e adensamento do concreto, o escoramento e a retirada do escoramento, o módulo de elasticidade, e outras variáveis de menor importância. [1].

Depois de realizados os ensaios de ultrassom em todos os elementos possíveis, foi utilizado o pacômetro para identificar se o recobrimento de concreto nas armaduras estava de acordo com o descrito em projeto, como uma das mais variadas formas possíveis de controle tecnológico da estrutura do edifício estudado. Foram encontrados pontos de cobrimento com 0,7 centímetros, considerado um valor muito baixo, até pontos com 6,8 centímetros, muito alto. Para melhor visualização, foram organizados esses cobrimentos nas Tabelas 7 e 8 apresentando apenas a média dos valores encontrados em cada face dos pilares e vigas, respectivamente.

A orientação Norte-sul, para melhor identificar o posicionamento das faces dos elementos estruturais estudados foi tido como referencial Norte a fachada principal do edifício.

Tabela 7: Média do cobrimento de concreto nas armaduras longitudinais de pilares.

Pilares	Seção transversal (cm)	Face Norte (cm)	Face Sul (cm)	Face Leste (cm)	Face Oeste (cm)
P33	60x20	4,533	3,586	3,908	3,283
P25	115x20	3,799	3,149	4,170	4089
P15	115x20	3,358	3,717	4,042	4,282
P10	100x20	4,485	3,692	3,266	3,415
P18	100x20	4,033	3,449	4,019	4,019

P24	75x20	4,025	2,916	3,603	4,425
P57	25x25	3,675	2,775	4,200	3,708
P61	25x25	3,558	2,658	4,633	2,942
P66	25x25	3,666	3,433	3,992	3,508
P69	25x25	4,166	2,208	3,558	4,183

Tabela 8: Média do cobrimento de concreto nas armaduras longitudinais de vigas.

Vigas	Medidas (cm)	Face Norte (cm)	Face Sul (cm)	Face Leste (cm)	Face Oeste (cm)	Face de baixo (cm)
V28 entre P32 e P36	315x20	2,700	4,667	-	-	2,483
V32 entre P33 e P37	255x20	3,433	3,767	-	-	2,300
V30 entre P24 e P32	485x15	4,740	3,360	-	-	2,670
V32 entre P25 e P33	370x15	3,620	4,260	-	-	2,870
V18 entre P33 e P34	575x15	-	-	2,520	4,420	1,850
V15 entre P23 e P24	220x15	-	-	4,400	2,067	2,383
V25 entre P23 e P31	490x15	4,140	3,440	-	-	2,020
V109 entre P66 e P76	695x20	-	-	3,786	3,286	2,928
V120 entre P66 e P69	190x20	4,840	2,520	-	-	2,120
V27 entre P23 e P17	380x15	4,633	2,500	-	-	1,700
V11 entre P18 e P15	330x15	-	-	2,933	4,733	2,600

Analisando as Tabelas anteriores, é perceptível que a grande maioria das vigas estudadas apresentavam pelo menos uma das faces com recobrimento inferior ao mínimo indicado no projeto (2,5 cm), não ocorrendo o mesmo nos pilares, sendo que praticamente sua totalidade apresentam uma média de cobrimento superior à mínima. Logo, o controle de execução durante a concretagem não foi seguido criteriosamente, havendo deslocamento da armadura durante a mesma.

4. CONCLUSÃO

Com os resultados desse estudo de caso, evidenciou-se que o monitoramento in situ da qualidade de produção e resistência mecânica do concreto é viável através dos ensaios não destrutivos pacometria e ultrassonografia. Destarte, muito embora dependentes de outras variáveis que eventualmente poderiam influenciar na avaliação final precisa, possibilitam a coleta de informações qualitativas satisfatórias ao controle de qualidade das estruturas visando sua vida útil e durabilidade.

Salientou-se também a interessante portabilidade do uso dos ENDS nos canteiros de obras, pois consistem em métodos de ensaios rápidos, práticos, econômicos e qualitativos para o monitoramento da qualidade dos concretos estruturais durante sua execução e/ou já executados.

5. AGRADECIMENTOS

Agradeço ao Condomínio Habitacional Residencial Ouro Negro e sua Comissão Gestora, em especial aos Engenheiros Antônio Hipólito de Jesus, Lucas Lo Ami Santana de Queiroz e ao estagiário Clóvis Felipe José Guimarães Pereira pelo auxílio e apoio prestados durante execução dos ENDS, destacando também o Engenheiro Carlos Henrique de Carvalho pela oportunidade, orientação e confiança depositados, que foram essenciais para realização do presente artigo.

6. REFERÊNCIAS BIBLIOGRÁFICAS

- [1] HELENE, P.; PACHECO, J. Controle da Resistência do Concreto. Asociación Latinoamericana de Control de Calidad, Patología y Recuperación de la Construcción – ALCONPAT Int., Mérida – México, 2013.
- [2] EVANGELISTA, A. C. J. Avaliação da Resistência do Concreto Usando Diferentes Ensaio Não Destrutivos. Rio de Janeiro, 2002.
- [3] CARVALHO, C. H. Estudo comparativo das técnicas não destrutivas de ultrassom e esclerometria na avaliação do desempenho mecânico de estruturas em concreto armado. 2013.
- [4] SCHIAVON, Karen Fernanda Bompan. Estudo da aplicação de ultrassom na medição de tensões em estruturas de concreto / Karen Fernanda Bompan Schiavon; orientador Vladimir Guilherme Haach. São Carlos, 2015.
- [5] ANDREUCCI, RICARDO. Ensaio por ultrassom. ABENDI, Ed. Maio. 2014.
- [6] GRANATO J. E., Patologia das Construções. 2002.
- [7] MACHADO M. D.; SHEHATA L. C. D.; SHEHATA E. M., Curvas de correlação para caracterizar concretos usados no Rio de Janeiro por meio de ensaios não destrutivos. IBRACON, Volume 2, 2009.
- [8] Associação Brasileira de Normas Técnicas - ABNT NBR 8802:2013 – Concreto endurecido – Determinação da velocidade de propagação de onda ultrassônica.
- [9] Associação Brasileira de Normas Técnicas - ABNT NBR 6118:2014 – Projeto de estruturas de concreto – Procedimento.
- [10] BUNGEY, J. H.; MILLARD, S. G.; GRANTHAM, M. G. Testing of concrete in structures. 4th Ed. New York, USA: Champan e Hall, 2006.
- [11] Associação Brasileira de Normas Técnicas – ABNT, NBR 7215:1996. Determinação da resistência a compressão.
- [12] CÁNOVAS, M.F. (1998). Patologia e Terapia do Concreto Armado. Editora PINI, São Paulo, 522 p.
- [13] SAHUINCO, M. H. C., UTILIZAÇÃO DE MÉTODOS NÃO DESTRUTIVOS E SEMI-DESTRUTIVOS NA AVALIAÇÃO DE PONTES DE CONCRETO. São Paulo, 2011.
- [14] SHIMAKURA, S. E. Interpretação do coeficiente de correlação, LEG, UFPR, 2006.