Apêndice II - RESULTADOS DOS ENSAIOS NAS PARTÍCULAS E NA ROCHA DE ENROCAMENTO

II.1. Ensaios de carregamento pontual em partículas

São apresentados os gráficos de carga de ruptura no carregamento pontual *P* vs. o quadrado do diâmetro equivalente D_e (Figuras ii.1 a ii.9). Para cada material, é indicado a curva de melhor ajuste aos resultados dos ensaios. O ajuste foi feito segundo as Equações 6.1 e 6.2, ou seja, $P = a \ln (D_e^2) - b$ para as partículas de basalto e $P = a D_e^2 - b$ para as partículas de granito. Onde *P* é em Newtons, e D_e em centímetros. Apresenta-se também o valor do coeficiente de correlação R^2 , determinado pelo métodos usuais de regressão estatística.

A metodologia de execução dos ensaios é apresentada no item 5.5.4.



Figura ii.1 - Carregamento pontual em partículas de basalto da Barragem de Marimbondo.



Figura ii.2 - Carregamento pontual em partículas de basalto da Pedreira Rio Grande.



Figura ii.3 - Carregamento pontual em partículas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 100h.



Figura ii.4 - Carregamento pontual em partículas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 240h.



Figura ii.5 - Carregamento pontual em partículas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 600h.



Figura ii.6 - Carregamento pontual em partículas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 1500h.



Figura ii.7 - Carregamento pontual em partículas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 3200h.



Figura ii.8 - Carregamento pontual em partículas de basalto da Pedreira Rio Grande com 100 ciclos de umidade.



Figura ii.9 - Carregamento pontual em partículas de granito da Barragem de Serra da Mesa.

II.2. Ensaios de fraturamento de partículas

As Figuras ii.10 a ii.18 apresentam os resultados dos ensaios de fraturamento de partículas, definido por Marsal (1969). Para cada litologia, são apresentadas as Equações das curvas ajustadas aos resultados dos ensaios. O ajuste foi feito segundo as Equações 6.3 e 6.4, ou seja, $Q_a = a \ln(D_m) - b$ para as partículas de basalto e $Q_a = a D_m - b$ para as partículas de granito. Onde Q_a é expresso em Newtons, e D_m em centímetros. Apresenta-se também o valor do coeficiente de correlação R^2 , determinado pelo métodos usuais de regressão estatística.

A metodologia de execução dos ensaios é apresentada no item 5.5.3.



Figura ii.10 - Fraturamento de partículas de basalto de Marimbondo.



Figura ii.11 - Fraturamento de partículas de basalto da Pedreira Rio Grande.



Figura ii.12 - Fraturamento de partículas secas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado continuamente por 100 horas.



Figura ii.13 - Fraturamento de partículas secas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado continuamente por 240 horas.



Figura ii.14 - Fraturamento de partículas secas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado continuamente por 600 horas.



Figura ii.15 - Fraturamento de partículas secas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado continuamente por 1500 horas.



Figura ii.16 - Fraturamento de partículas secas de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado continuamente por 3200 horas.



Figura ii.17 - Fraturamento de partículas secas de basalto da Pedreira Rio Grande com 100 ciclos de umidade.



Figura ii.18 - Fraturamento de partículas secas de granito de Serra da Mesa.

II.3. Ensaios de compressão uniaxial nos testemunhos de basalto

As Figuras ii.19 a ii.37 mostram os resultados dos ensaios de compressão uniaxial em corpos de prova cilíndricos de basalto, através das curvas tensão axial s_u vs. deformação axial e_{axi} , radial e_{rad} e volumétrica e_{vol} . As deformações são expressas em μe (10⁻³ ϵ). Em cada gráfica é indicado o módulos de deformação tangentes E (inclinação da reta tangente à curva s_u vs. e_{axi} a 50% da tensão q) e o coeficiente de Poisson tangentes n (inclinação da reta tangente à curva

A metodologia de execução e as características dos corpos de prova dos ensaios é apresentada no item 5.5.6.



Figura ii.19 - Compressão uniaxial no basalto da Barragem de Marimbondo: corpo de prova M(1)



Figura ii.20 - Compressão uniaxial no basalto da Barragem de Marimbondo: corpo de prova M(2)



Figura ii.21 - Compressão uniaxial no basalto da Barragem de Marimbondo: corpo de prova M(3)



Figura ii.22 - Compressão uniaxial no basalto da Barragem de Marimbondo: corpo de prova M(4)



Figura ii.23 - Compressão uniaxial no basalto da Barragem de Marimbondo: corpo de prova M(5)



Figura ii.24 - Compressão uniaxial no basalto da Pedreira Rio Grande: corpo de prova P(1)



Figura ii.25 - Compressão uniaxial no basalto da Pedreira Rio Grande: corpo de prova P(2)



Figura ii.26 - Compressão uniaxial no basalto da Pedreira Rio Grande: corpo de prova P(3)



Figura ii.27 - Compressão uniaxial no basalto da Pedreira Rio Grande: corpo de prova P(4)



Figura ii.28 - Compressão uniaxial no basalto da Pedreira Rio Grande: corpo de prova P(5)



Figura ii.29 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L300(1)



Figura ii.30 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L300(2)



Figura ii.31 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L300(3)



Figura ii.32 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L750(1)



Figura ii.33 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L750(2)



Figura ii.34 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L750(3)



Figura ii.35 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L1500(1)



Figura ii.36 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L1500(2)



Figura ii.37 - Compressão uniaxial no basalto lixiviado da Pedreira Rio Grande: corpo de prova L3200(1)

Apêndice III - RESULTADOS DOS ENSAIOS NO MACIÇO DE ENROCAMENTO

III.1. Ensaios de compressão unidimensional nos enrocamentos

Os resultados dos ensaios de compressão unidimensional nos enrocamentos são apresentados nas Figuras iii.1 a iii.15. São mostrados as curvas: módulo de compressibilidade M vs. tensão efetiva vertical $\mathbf{s'}_{v} \in \mathbf{s'}_{v}$ vs. a deformação vertical \mathbf{e}_{v} .

O módulo *M* é definido como:

$$M = \frac{d\boldsymbol{s}_{v}}{d\boldsymbol{e}_{v}}$$
(V.1)

ou seja, a tangente à curva $\mathbf{s}'_{v} vs. \mathbf{e}_{v}$.

O nível de tensão efetiva vertical no ensaios onde se executou inundação do corpo de prova foi de aproximadamente 2000kPa.

A metodologia de execução dos ensaios e as características dos corpos de prova são apresentadas no item 5.6.2.

A identificação dos ensaios segue a nomenclatura indicada no item 5.2. A identificação da granulometria utilizada em cada ensaio é feita através do valor do diâmetro d_{50} em milímetros.



Figura iii.1 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande com granulometria 103.



Figura iii.2 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Barragem de Marimbondo com granulometria 103.



Figura iii.3 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande com granulometria 26.



Figura iii.4 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Barragem de Marimbondo com granulometria 26.



Figura iii.5 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de granito da Barragem de Serra da Mesa com granulometria 26.



Figura iii.6 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande com granulometria 22.



Figura iii.7 – Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de granito da Barragem de Serra da Mesa com granulometria 22.



Figura iii.8 - Compressão unidimensional em enrocamentos submerso denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande com granulometria 22.



Figura iii.9 - Compressão unidimensional em enrocamentos submersos denso e fofo de granito de Serra da Mesa com granulometria 22.



Figura iii.10 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 100h com granulometria 26.



Figura iii.11 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 240h com granulometria 26.



Figura iii.12 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 600h com granulometria 26.



Figura iii.13 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 1500h com granulometria 26.



Figura iii.14 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande lixiviado por 3200h com granulometria 26.



Figura iii.15 - Compressão unidimensional em enrocamentos denso e fofo de basalto da Pedreira Rio Grande com 100 ciclos de umidade com granulometria 26.
III.2. Ensaios de compressão triaxial nos enrocamentos

As Figuras iii.16 a iii.23 apresentam os resultados dos ensaios de compressão triaxial drenada, em corpos de prova de enrocamento, através das curvas tensão desviadora $s_1 - s_3 vs$. deformação axial e_1 e deformação volumétrica $e_v vs$. deformação axial e_1 . As Figuras iii.22 a iii.27 mostram os círculos de Mohr e as envoltórias de resistência referentes aos enrocamentos ensaiados.

A metodologia de execução dos ensaios e as características dos corpos de prova são apresentadas no item 5.6.3.

A identificação dos ensaios segue a nomenclatura indicada no item 5.2. A identificação da granulometria utilizada em cada ensaio é feita através valor do diâmetro d_{50} em milímetros.



Figura iii.16 - Compressão triaxial em enrocamento de basalto da Barragem de Marimbondo, com granulometria 26.



Figura iii.17 - Compressão triaxial em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, com granulometria 26.



Figura iii.18 - Compressão triaxial em enrocamento de granito da Barragem de Serra da Mesa, com granulometria 26.



Figura iii.19 - Compressão triaxial do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 600h, com granulometria 26.



Figura iii.20 - Compressão triaxial do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 1500h, com granulometria 26.



Figura iii.21 - Compressão triaxial do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 3200h, com granulometria 26.



Figura iii.22 - Circulo de Mohr e envoltórias de resistência do enrocamento de basalto da Barragem de Marimbondo, com granulometria 26, sob compressão triaxial.



Figura iii.23 - Circulo de Mohr e envoltórias de resistência do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, com granulometria 26, sob compressão triaxial.



Figura iii.24 - Circulo de Mohr e envoltórias de resistência do enrocamento de Granito da Barragem de Serra da Mesa, com granulometria 26, sob compressão triaxial.



Figura iii.25 - Circulo de Mohr e envoltórias de resistência do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 600h, com granulometria 26, sob compressão triaxial.



Figura iii.26 - Circulo de Mohr e envoltórias de resistência do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 1500h, com granulometria 26, sob compressão triaxial.



Figura iii.27 - Circulo de Mohr e envoltórias de resistência do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 3200h, com granulometria 26, sob compressão triaxial.

III.3. Ensaios de cisalhamento direto nos enrocamentos

As Figuras iii.29 a iii.53 apresentam os resultados dos ensaios de cisalhamento direto, em corpos de prova de enrocamento. Mostra-se as curvas: tensão cisalhante t vs. deslocamento da caixa de cisalhamento DL, deformação volumétrica e_v vs. DL e deformações verticais localizadas dos extremos (a) e (b) da placa de topo e_a vs. DL (Figura iii.28). Indicase, em cada curva a tensão vertical efetiva inicial s'_v do ensaio.

A metodologia de execução dos ensaios e as características dos corpos de prova são apresentadas no item 5.6.4.

A identificação dos ensaios segue a nomenclatura indicada no item 5.2. A identificação da granulometria utilizada em cada ensaio é feita melo valor do diâmetro d_{50} em



milímetros.

Figura iii.28 - Corte esquemático das caixas de cisalhamento.



Figura iii.29 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Barragem de Marimbondo, $d_{50} = 103$ mm.



Figura iii.30 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 103$ mm.



Figura iii.31 - Cisalhamento direto em enrocamento de Granito de Serra da Mesa, $d_{50} = 103$ mm.



Figura iii.32 - Cisalhamento direto em enrocamento de Granito de Serra da Mesa, $d_{50} = 136$ mm.



Figura iii.33 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Barragem de Marimbondo, $d_{50} = 26$ mm.

Deslocamento horizontal (mm)

Deslocamento horizontal (mm)



Figura iii.34 - Cisalhamento direto em enrocamento submerso de basalto da Barragem de Marimbondo, $d_{50} = 26$ mm.



Figura iii.35 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Barragem de Marimbondo, $d_{50} = 12$ mm.



Figura iii.36 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 26$ mm (primeira série de ensaios).



Figura iii.37 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 26$ mm (segunda série de ensaios).



Figura iii.38 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 26$ mm (terceira série de ensaios).



Figura iii.39 - Cisalhamento direto em enrocamento submerso de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 26$ mm.



Figura iii.40 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 16$ mm.



Figura iii.41 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 12$ mm.

← desce

7 (b)

196 (a

587 (a

Deslocamento horizontal (mm)

Deslocamento horizontal (mm)

↑ desce

587 (a)



Figura iii.42 - Cisalhamento direto em enrocamento submerso de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 12$ mm.



Figura iii.43 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 8$ mm.



Figura iii.44 - Cisalhamento direto em enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, $d_{50} = 22$ mm.



Figura iii.45 - Cisalhamento direto em enrocamento de granito da Barragem de Serra da Mesa, $d_{50} = 26$ mm.



Figura iii.46 - Cisalhamento direto em enrocamento de granito da Barragem de Serra da Mesa, $d_{50} = 22$ mm.



Figura iii.47 - Cisalhamento direto em enrocamento submerso de granito da Barragem de Serra da Mesa, $d_{50} = 22$ mm.



Figura iii.48 - Cisalhamento direto do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 100h, $d_{50} = 26$ mm.



Figura iii.49 - Cisalhamento direto do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 240h, $d_{50} = 26$ mm.



Figura iii.50 - Cisalhamento direto do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 600h, $d_{50} = 26$ mm.



Figura iii.51 - Cisalhamento direto do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 1500h, $d_{50} = 26$ mm.



Figura iii.52 - Cisalhamento direto do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande, lixiviado por 3200h, $d_{50} = 26$ mm.



Figura iii.53 - Cisalhamento direto do enrocamento de basalto da Pedreira Rio Grande alterado com 100 ciclos de umidade, com $d_{50} = 26$ mm.