

COMPORTAMENTO GEOTÉCNICO DE MISTURAS GRANULOMETRICAS DE SOLO-GRITS¹

Carlos Cardoso Machado² e Carla Ribeiro Machado e Portugal³

RESUMO – Neste artigo, analisou-se a influência das diversas frações granulométricas do resíduo grits nos parâmetros ótimos de compactação, resistência mecânica e expansão, quando em misturas com dois solos típicos da Zona da Mata Norte de Minas Gerais, Brasil, com fins de aplicação em estradas florestais. Os teores de resíduo empregados nas misturas foram de 4, 8, 12, 16, 20, 24 e 28%, em relação à massa seca de solos, trabalhando-se com as energias de compactação dos ensaios Proctor intermediário e modificado. As frações de resíduo estudadas foram as equivalentes a argila e silte ($\emptyset \leq 0,074$ mm), areia ($0,074 \text{ mm} \leq \emptyset \leq 2,0$ mm) e pedregulho ($2,0 \text{ mm} \leq \emptyset \leq 76$ mm), considerando-se a escala granulométrica adotada pelo DNIT (1996). Fez-se uso do ensaio de CBR para avaliação da capacidade de suporte e expansão dos solos e misturas. Os resultados indicaram que a fração fina do grits é a que mais contribui para ganhos de resistência mecânica, o que evidencia a sua importância na reatividade das misturas, sendo a fração pedregulho a menos influente no ganho de capacidade de suporte dos solos.

Palavras-chave: Estabilização de solos, Resíduo industrial grits, Granulometria, Reatividade solo-grits e Estradas florestais.

MECHANICAL BEHAVIOR OF THE GRANULOMETRICS MIXTURES OF SOIL-GRITS

ABSTRACT – *The objective of this experiment was to analyze the influence of size distribution of the industrial waste, named grits, on the optimum compaction parameters, mechanical strength and expansion of two typical soils in the North Forest Zone of Minas Gerais State, Brazil, for forest road applications. Contents of waste used in the mixtures were 4, 8, 12, 16, 20, 24 and 28 % regarding soils dry mass, working with compacting units of intermediary and modified Proctor trials. The assessed waste fractions were those equivalent to clay and silt ($\emptyset \leq 0.074$ mm), sand ($0.074 < \emptyset \leq 2$ mm), and gravel ($2 \text{ mm} < \emptyset \leq 76$ mm), considering the size scale adopted by DNIT (DNIT, 1996). Bearing capacity and expansion of soils and mixtures were evaluated by using the CBR test. Results showed that the fine fraction of the grits is the one which contributes the most for gains in the mechanical strength, evidencing its importance in the reactivity of the mixtures, and gravel is that influences the least the gain of bearing capacity of the soils.*

Keywords: Soil stabilization, Industrial grits waste, Grain size distribution and Soil-grits reactivity. Forest roads.

1. INTRODUÇÃO

Na estabilização química de solos para fins rodoviários, determinado aditivo é incorporado a um solo, cuja mistura é compactada posteriormente segundo determinados critérios técnicos, alcançando-se, assim, características desejáveis de resistência mecânica e durabilidade. Os mecanismos envolvidos nesse processo podem ser os

mais diversos possíveis. Segundo Lambe e Michaels (1954), os estabilizantes químicos quando adicionados aos solos podem atuar como agentes impermeabilizantes, dispersantes ou agregantes que atuam modificando as suas propriedades físicas e, ou, químicas.

Com relação ao processo de estabilização, o conhecimento das frações granulométricas constitutivas

¹ Recebido em 15.12.2011 e aceito para publicação em 19.04.2012.

² Universidade Federal de Viçosa, UFV, Brasil. E-mail: <carloscardosomachado@terra.com.br>.

³ C & R Agroambiental Ltda. E-mail: <carlamacport@hotmail.com>.



das amostras de solo e do material estabilizante, bem como a caracterização química deste último, é fator essencial para o reconhecimento de um aditivo como agente de estabilização eficaz. Considerando esse aspecto, este artigo teve por finalidade analisar a influência da granulometria do resíduo industrial grits na resistência mecânica de misturas solo-grits compactadas, com base nos seus valores CBR e expansão.

2. MATERIAL E MÉTODO

2.1. Solos e grits

Trabalhou-se com dois solos da microrregião de Viçosa, Zona da Mata Norte de Minas Gerais, aqui denominados *Solos 1 e 2*. O solo 1 é um material laterítico argiloso, classificado como LG' pela Metodologia MCT (NOGAMI e VILLIBOR, 1995); o solo 2 é um material não laterítico arenoso, pertencente ao grupo NS' da mesma classificação.

O estabilizante químico dos solos ensaiados é o resíduo industrial denominado *grits*, que é gerado durante o processo de extração de celulose nas empresas que utilizam o processo Kraft. Ele é um material sólido, acinzentado, de granulometria ampla que engloba as frações pedregulho, areia, silte e argila, sendo classificado como classe II (ABNT, 1987), ou seja, material não inerte. O que despertou o interesse deste estudo foi o fato de o grits se tratar de um resíduo constituído de mistura de material, com destaque para a cal.

2.2. Traços e processamentos do grits

a) Fase 1 – Utilizaram-se duas amostras distintas de grits, para fins de identificação de sua granulometria e possíveis faixas de variação.

b) Fase 2 – Executaram-se misturas envolvendo os solos 1 e 2 e grits, empregando sete teores crescentes de resíduo calculados em relação às massas secas dos solos, os quais foram: 4, 8, 12, 16, 20, 24 e 28%. Os teores de umidade empregados foram os equivalentes às umidades ótimas e corpos-de-prova dos solos compactados na energia do ensaio Proctor normal. Após a mistura, as amostras solos-grits foram passadas na peneira de abertura nominal de 2,0 mm (nº 10), umedecidas na umidade ótima e deixadas curar em câmara úmida, em sacos plásticos hermeticamente fechados por um período de sete dias. Após a cura, as amostras foram secas ao ar, obtendo-se as frações a serem empregadas nos ensaios de granulometria das misturas solo-grits.

c) Fase 3 – Determinou-se a capacidade de suporte das misturas via ensaio CBR, trabalhando com corpos-de-prova moldados com teores de resíduo de 4, 8, 12, 16, 20, 24 e 28% em relação às massas de solos secos. Nessas misturas, empregou-se o resíduo sob duas formas: (a) sem processamento, ou seja, da forma como foi fornecido pela empresa; e (b) após sua passagem na peneira de abertura nominal de 2,0 mm (nº 10), separando-se, assim, a fração equivalente ao pedregulho, que foi descartada, e usando-se as frações areia, silte e argila. Para os fins deste trabalho, esse processo denominou-se processamento do grits.

d) Fase 4 – Empregaram-se os traços de 8, 16 e 24% de grits nas misturas; passou-se o resíduo nas peneiras de aberturas nominais de 2,0 mm (nº 10) e 0,074 mm (nº 200). A fração do resíduo que passou na peneira de nº 10 e ficou retida na peneira de nº 200, o que equivale à areia, foi empregada nos ensaios, bem como a fração que passou na peneira de nº 200, equivalente a silte e argila, que foram usados nos ensaios CBR nas composições apresentadas na Tabela 1.

2.3. Ensaios realizados

Para conhecer a contribuição das diferentes frações constitutivas do resíduo na estabilização das misturas solo-grits, procedeu-se à execução dos seguintes ensaios: (i) Fase 1 – Realização de ensaios de granulometria conjunta com amostras de grits: (DNIT, 1996) – ME 051; (ii) Fase 2 – Ensaios de granulometria conjunta com as misturas solo-grits: (DNIT, 1996) – ME 051; (iii) Fase 3 – Ensaios de CBR_{5 pontos}: com as misturas solo-grits (DNIT, 1994) – ME 049, para avaliação do comportamento dos parâmetros ótimos de compactação, resistência mecânica e expansão das misturas solo-grits, fazendo-se uso das energias de compactação referentes aos ensaios Proctor intermediário e Proctor modificado, não se realizando períodos de cura nos corpos-de-prova; e

Tabela 1 – Composições granulométricas do grits.

Table 1 – Composition of Grits grain size.

Composição	% Resíduo Grits	
	Entre a # 2,0 mm e a # 0,074 mm	Processado na # 0,074 mm
I	100	0
II	87,5	12,5
III	75	25
IV	50	50
V	0	100

(iv) Fase 4 – Ensaio de $CBR_{1\text{ ponto}}$: (DNIT, 1994) – ME 049, para avaliação da reatividade da fração fina do resíduo grits nas misturas solos-grits compactadas na energia do Proctor intermediário e curadas por 28 dias em câmara úmida, objetivando permitir possíveis ocorrências de reações químicas, em especial reações pozolânicas.

3. RESULTADOS E DISCUSSÃO

3.1. Granulometria do grits e das misturas solo-grits

A Figura 1 mostra a curva granulométrica do grits; em seu item (a), observa-se o pouco efeito dispersante proporcionado na sedimentação das partículas pelo hidróxido de sódio e pelo hexametáfosfato de sódio. Esse fato pode ser explicado, em primeiro lugar, pelos quantitativos de defloculantes empregados, visto que são específicos para dispersão de partículas argilosas de solos; outro fato a relatar é a presença relativamente elevada de sódio (0,70%) já presente no resíduo, que o torna por si só altamente dispersivo.

Ainda pela Figura 1b, nota-se que o resíduo grits possui granulometria diversificada, com predominância de tamanho de partículas referentes à fração areia, cerca de 70%, em média. Esse material possui também: (i) frações mais grosseiras, representadas por cerca de 10% ou mais equivalentes a pedregulho, constituídas por materiais cristalizados de difícil quebra, originados

(,) provavelmente em processos de resfriamento durante a sua geração na indústria; e (ii) frações menores (silte: 15-25% e argila: < 5%).

O grits se assemelha, pela sua granulometria e características de plasticidade (NP), a um material classificado pelo sistema rodoviário americano TRB como A-2-4 (0), referente a uma areia siltosa; entretanto, seu uso em camadas constitutivas de pavimentos rodoviários em substituição a solos locais não parece recomendável, seja ou por falta de ligação química entre as suas partículas ou pelos possíveis riscos ambientais passíveis de ocorrência devido à sua introdução em ecossistemas florestais. Contudo, o seu emprego como estabilizante químico respalda-se no fato de que na sua constituição há a presença de óxido de cálcio. A curva granulométrica do grits é apresentada na Figura 1.

Mudanças na granulometria dos solos 1 e 2 em decorrência da incorporação de grits às suas massas podem ser analisadas na Figura 2. Na granulometria do solo 1, notou-se a presença de partículas maiores, principalmente as equivalentes à fração areia; o aumento do teor de grits proporcionou diminuição da fração argila de 70% para cerca de 50%. Entretanto, o comportamento textural do solo 1, ou seja, de material argiloarenoso-siltoso, não foi alterado, ficando evidenciado que o período de cura de sete dias a que foram submetidas as misturas não fez que ocorresse

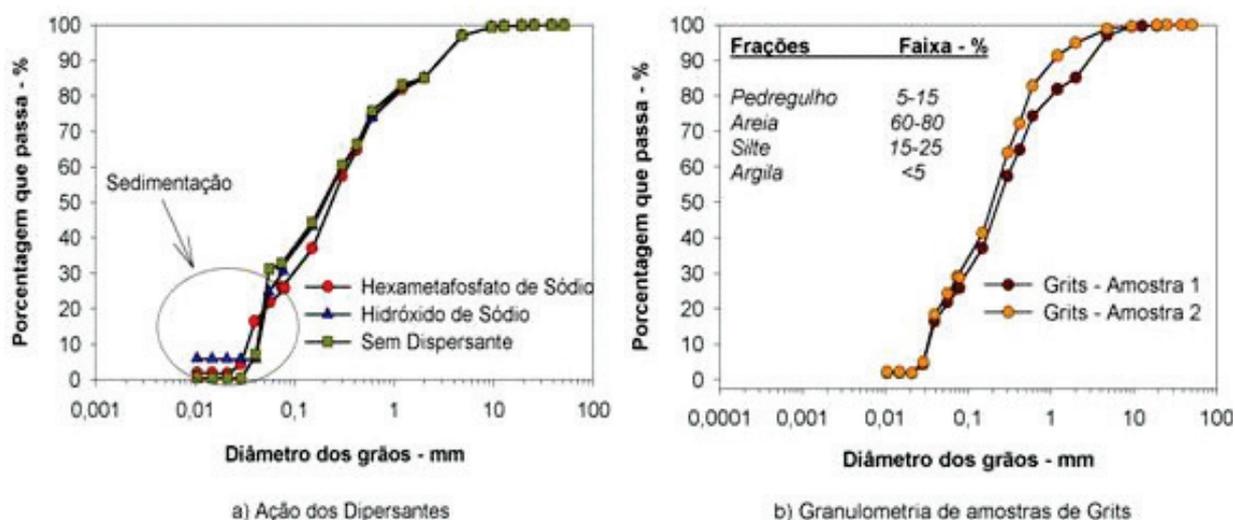


Figura 1 – Análise granulométrica do grits.
Figure 1 – Analyses of Grits grain.

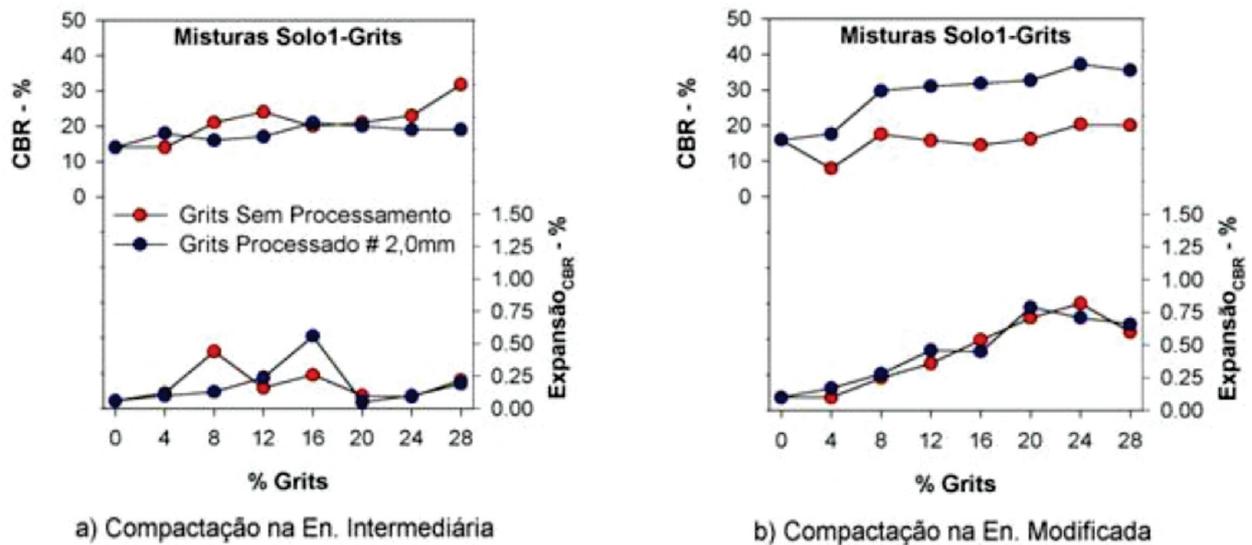


Figura 3 – Curvas de compactação com duas energias.
 Figure 3 – Compaction curves with two energy.

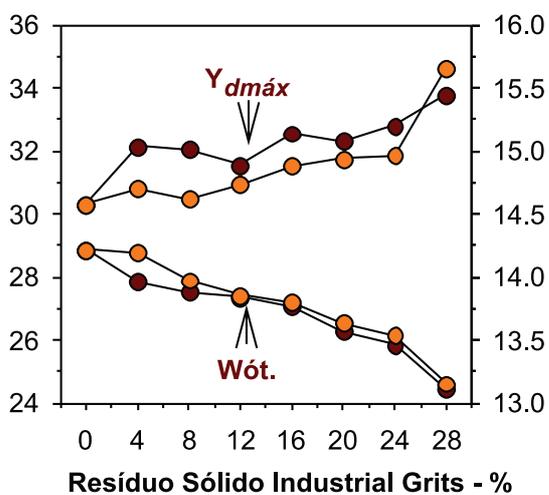
intermediária, apresentaram pouca variação nos seus valores CBR, em função do processamento do grits, sendo notada maior discrepância no teor de 28%, em que ocorreu queda de aproximadamente 40% na resistência, quando se empregou a fração de resíduo que passou na # 2,0 mm. Comportamento distinto foi notado nas misturas solo 1-grits compactadas na energia modificada, em que os resultados CBR, com o uso do resíduo processado, foram, em todos os tratamentos, superiores aos das misturas com o grits puro, sendo observadas discrepâncias significativas na capacidade de suporte da maioria dos tratamentos. Uma razão para esse fato pode ser a tendência a maiores valores de densidade, principalmente nos teores superiores a 20% de resíduo, obtidos nessa energia e nas misturas solo 1-grits, utilizando o resíduo processado. Com relação aos valores de expansão, notou-se nas misturas solo 1-grits que praticamente eles não se alteraram em função do processamento do resíduo, em ambas as energias de compactação; ressalva seja feita às misturas com 8 e 16% de grits, compactadas na energia intermediária.

Nas misturas solo 2-grits, notou-se o seguinte comportamento com relação ao índice CBR (Figura 6), em função do processamento do resíduo: (i) quando compactadas na energia intermediária, as misturas praticamente não sofreram alteração na sua resistência,

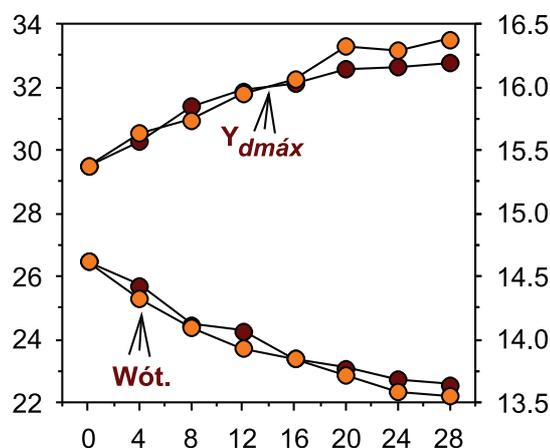
devido ao processamento do grits na # 2,0 mm, sendo observada maior discrepância no teor de 28% de resíduo, em que se obteve valor de CBR de aproximadamente 60% superior nas misturas com o grits processado; (ii) para compactação na energia modificada houve ligeira tendência a maiores valores de resistência nas misturas com o resíduo processado na peneira de nº 10. Com relação ao índice de expansão, notaram-se reduções significativas somente nas misturas solo 2-grits compactadas na energia modificada, em que ocorreram quedas em torno de 70% na expansão quando se empregaram misturas com o resíduo processado.

3.3. Reatividade da fração fina do grits na resistência e expansão das misturas solo-grits compactadas

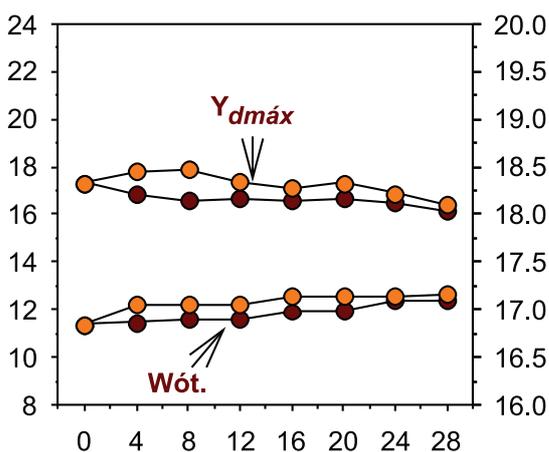
Nessa fase, procurou-se avaliar a reatividade da fração com diâmetro menor que 0,074 mm nas misturas solo-grits compactadas e curadas. Na Figura 6, referente a valores CBR e expansão, é possível notar com relação à resistência que: (i) misturas solo 1-grits – em todos os teores, à medida que aumentou a parcela de resíduo com diâmetro inferior a 0,074 mm, houve, proporcionalmente, aumentos na resistência, sendo notados maiores discrepâncias a partir de 50% de resíduo processado na peneira de nº 200; atingiram-se pontos máximos de CBR com o processamento de 100% do resíduo nessa mesma peneira. No teor de 24% de resíduo,



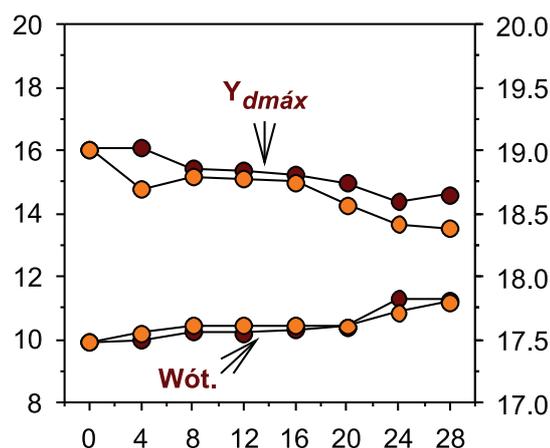
a) Misturas Solo1-Grits compactadas na energia intermediária



b) Misturas Solo1-Grits compactadas na energia modificada



c) Misturas Solo2-Grits compactadas na energia intermediária



d) Misturas Solo2-Grits compactadas na energia modificada

Figura 4 – Reflexos das frações grosseiras do grits na compactação.

Figure 4 – Reflexes of the grits gravel fractions in the compacting.

por exemplo, em que os valores de CBR foram maiores, houve ganhos de resistência mecânica de 31% quando pelo menos 50% do resíduo foi processado na peneira de abertura nominal de 0,074 mm; e (ii) misturas solo 2-grits – tiveram o mesmo comportamento das misturas solo 1-grits, ou seja, a partir de 50% de resíduo, com diâmetro inferior a 0,074 mm, empregado nas misturas,

ocorreu aumento substancial no CBR, atingindo patamar superior em todos os tratamentos com misturas envolvendo 100% de resíduo processado na peneira de nº 200. As melhores respostas foram também no traço de 24% de grits, em que se atingiu valor de CBR superior a 100%, quando se empregou o resíduo com toda a totalidade de sua fração processada na peneira de nº 200.

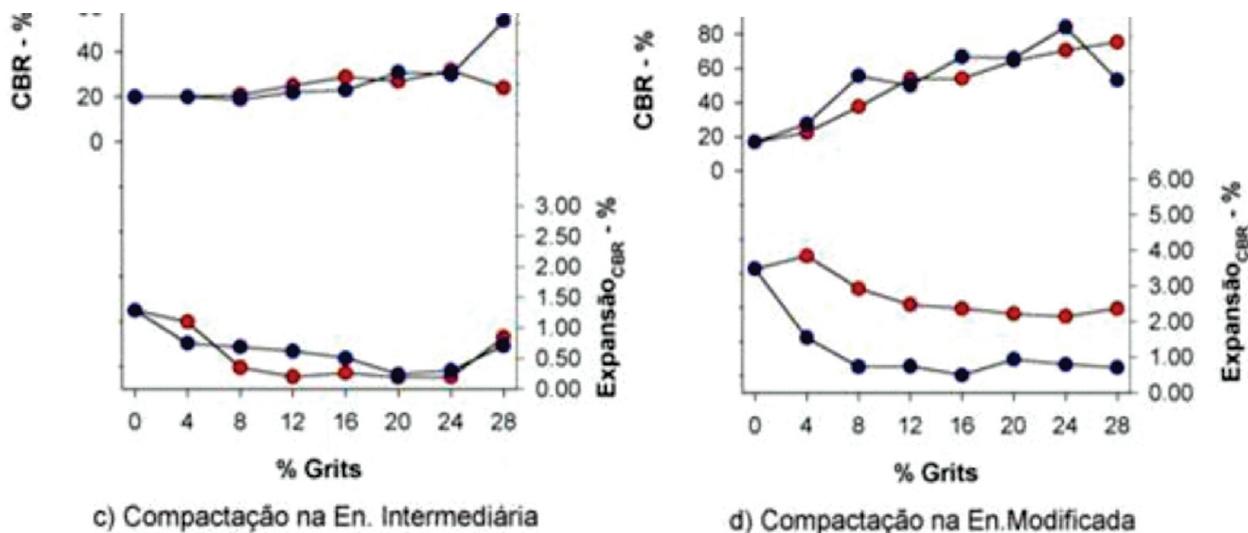


Figura 5 – Influência da fração grosseira do grits nos valores de CBR e Expansão.
 Figure 5 – Influence of the grits gravel fraction in the CBR and expansion values.

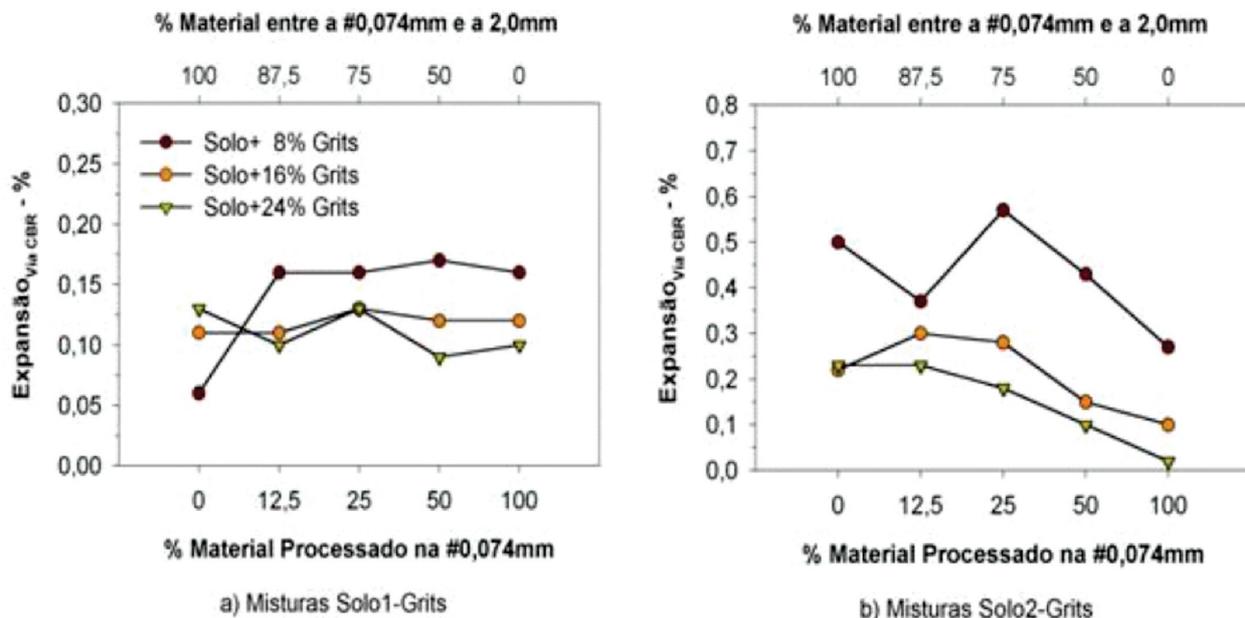


Figura 6 – Contribuição da fração fina do grits na resistência e na expansão das misturas solo-grits compactadas na energia intermediária e curadas a 28 dias.
 Figure 6 – Influence of the grits gravel fraction in the CBR and expansion values at the intermediate compacting energy and 28 days of curing.

Com relação à expansão, as misturas solo 1-grits sofreram pequenas oscilações em decorrência do processamento do resíduo, sendo notada tendência

a maiores valores na maioria dos tratamentos, quanto mais fina foi a granulometria do grits. Nas misturas solo 2-grits, notou-se tendência inversa, ou seja, em

todos os tratamentos, quanto mais fina foi a granulometria do grits, menores foram os valores de expansão. Assim, chegou-se a valores próximos de zero nos teores de 16 e 24% de grits, considerando este último com 100% de suas partículas de diâmetro inferior a 0,074 mm (Figura 6).

4. CONCLUSÕES

a) A adição de grits às amostras 1 e 2, nos teores estudados, não proporcionou alteração da textura dos solos, através da possível ocorrência de interações químicas.

b) O par de valores ótimos de compactação das misturas solo-grits praticamente não se alterou pelo processamento do resíduo na peneira de abertura nominal de 2,0 mm.

c) A fração pedregulho ($d \geq 2,0$ mm) pouco contribuiu para os ganhos de resistência mecânica das misturas solo-grits compactadas, sendo notadas nas misturas solo 1-grits, compactadas na energia modificada, as melhores respostas às partículas de grits com $d \leq 2,0$ mm.

d) A expansão das misturas solo 2-grits, compactadas na energia modificada, aumentou devido à fração pedregulho do grits, não sendo notada nos demais tratamentos alteração para esse parâmetro.

e) As misturas solo-grits tiveram ganhos nos valores CBR proporcionais ao aumento da parcela fina ($d \leq 0,074$ mm) do grits.

f) Os valores máximos de CBR obtidos foram para grits, passando 100% na peneira de nº 200. O aumento da parcela fina levou a incrementos na expansão das misturas solo 1-grits e reduções de expansão nas misturas solo 2-grits.

5. REFERÊNCIAS

ASSOCIAÇÃO BRASILEIRA DE NORMAS TÉCNICAS - ABNT. **NBR 10004**: classificação de resíduos sólidos. Rio de Janeiro: 1987. 63p.

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRAESTRUTURA DE TRANSPORTES – DNIT. **ME 049**: solos: determinação do índice de suporte Califórnia utilizando amostras não trabalhadas. Rio de Janeiro: 1994. 12p.

DEPARTAMENTO NACIONAL DE INFRAESTRUTURA DE TRANSPORTES – DNIT. **ME 051**: solos: análise granulométrica. Rio de Janeiro: 1996. 12p.

LAMBE, T. W.; MICHAELS, A. Altering soil properties with chemicals. **Chem. Eng.**, v.32, n.6, p.488-492, 1954.

NOGAMI, J. S.; VILLIBOR, D. F. **Pavimentação de baixo custo com solos lateríticos**. São Paulo: Vilibor, 1995. 213p.