

T.C
Niğde Üniversitesi
Fen Bilimleri
Jeoloji Mühendisliği Ana Bilim Dalı

128932

Kohezyonlu Zeminlerin Fiziksel ve Mekanik Özelliklerinin
Ultrasonik Yöntemle Tahmin Edilebilirliliği

Yakup BAY

Yüksek Lisans Tezi

128932

Danışman: Doç. Dr. Sair KAHRAMAN

ZC. YÜKSEKÖĞRETİM KURULU
DOKUMANTASYON MERKEZİ

Mayıs 2003

Fen Bilimleri Enstitüsü Müdürlüğüne;

Bu çalışma jürimiz tarafından JEOLOJİ MÜHENDİSLİĞİ ANABİLİM DALI'nda
YÜKSEK LİSANS TEZİ olarak kabul edilmiştir.

Başkan

: Doç. Dr. Saïd KAHRAMAN

Üye

: Doç. Dr. Hasan GETİN

Üye

: Yrd. Doç. Dr. Said MESTİC

ONAY:

Bu tez, 12.05.2003 tarihinde, Fen Bilimleri Yönetim Kurulu'na belirlenmiş olan
yukarıdaki juri üyeleri tarafından uygun görülmüş ve Enstitü Yönetim Kurulu'nu
nun kararıyla kabul edilmiştir.

21.05.2003

Doç. Dr. Aydın TOPÇU

Enstitü Müdürü

ÖZET

KOHEZYONLU ZEMİNLERİN FİZİKSEL VE MEKANİK ÖZELLİKLERİNİN ULTRASONİK YÖNTEMLE TAHMİN EDİLEBİLİRLİĞİ

BAY, Yakup

Niğde Üniversitesi
Fen Bilimleri Enstitüsü
Jeoloji Mühendisliği Ana Bilim Dalı

Danışman: Doç. Dr. Sair KAHRAMAN

Mayıs 2003, 147 Sayfa

Bu çalışmanın amacı, kohezyonlu zeminlerin fiziksel ve mekanik özelliklerinin ultrasonik yöntemle tahmin edilebilirliliğinin araştırılmasıdır. Araştırmada Niğde ve çevresindeki sekiz farklı birimden alınan numuneler üzerinde incelemeler yapılmıştır. Yapılan laboratuar çalışmaları sonucu araziden alınan örneklerin, fiziksel, mekanik ve ultrasonik özellikleri tespit edilmiş ve veriler istatistik yöntemlerle değerlendirilmiştir. Sonuçlar kohezyonlu zeminlerin bazı fiziksel ve mekanik özelliklerinin ultrasonik yöntemle tahmin edilebilirliliğini göstermiştir. Ayrıca zemin özellikleri arasındaki korelasyonlar da araştırılmıştır.

Anahtar sözcükler: Kohezyonlu zemin, fiziksel özellikler, mekanik özellikler, ultrasonik ölçüm, regresyon analizi

SUMMARY

THE ESTAMINATION OF THE PHYSICAL AND MECHANICAL PROPERTIES OF THE COHESIVE SOILS USING ULTRASONIC METHOD

BAY, Yakup

Niğde University

Graduate School of Natural Applied Sciences

Department of Geological Engineering

Supervisor: Assoc. Prof. Sair KAHRAMAN

May 2003, 147 pages

The purpose of this work is to investigate estimation of physical and mechanical properties of cohesive soils using ultrasonic the method. Investigation was carried out on eight samples taken from different locations of Niğde area. In the laboratory studies, physical, mechanical and ultrasonic properties of samples have been determined and tests results were evaluated using statistical methods. Results show that, some physical and mechanical properties of cohesive soils can be estimated using ultrasonic methods. In addition , the correlations among the soil properties were investigated.

Key Words: Cohesive solils, physical properties, mechanical properties, ultrasonic measurement, regresion analysis.

TEŞEKKÜR

Bu çalışma Niğde Üniversitesi Fen Bilimleri Enstitüsü’nde Yüksek Lisans Tezi olarak hazırlanmıştır. Çalışmanın büyük bir bölümü Niğde Üniversitesi Mühendislik Mimarlık Fakültesi Jeoloji Mühendisliği laboratuarlarında gerçekleştirilmiş olup üniversitemizin imkanlarını kullanmama izin veren Dekanımız Prof. Dr. İbrahim ÇOPUROĞLU ve Bölüm Başkanımız Yrd. Doç. Dr. Ali GÜREL’e içtenlikle teşekkür ederim.

Bu araştırmayı yürüten, yürütülüşü ve yazımı sırasında tezi aldığım günden bugüne kadar gerek arazi gerekse laboratuar ve büro çalışmaları sırasında maddi ve manevi yardımlarını hiçbir zaman esirgemeyen danışmanım Doç. Dr. Sair KAHRAMAN'a şükranlarımı sunarım.

Ayrıca laboratuar çalışmaları sırasında deneyleri yapmama yardımcı olan ve bana sürekli destek veren Çukurova Üniversitesi’nde doktora çalışmalarını yürüten Arş. Gör. Mustafa FENER'e sonsuz teşekkür ederim. Yine tez yazımı sırasında desteklerini hiçbir zaman esirgemeyen mesai arkadaşlarından Jeoloji Yüksek Mühendisi Rıza TAŞ'a, Harita Mühendisi Hayrettin OKUR'a teşekkürlerimi bir borç bilirim.

Son olarak da hayatının her döneminde bana manevi destek olan ve anlayış gösteren eşime şükranlarımı sunarım.

İÇİNDEKİLER DİZİNİ

ÖZET.....	iii
SUMMARY.....	iv
TEŞEKKÜR.....	v
İÇİNDEKİLER DİZİNİ.....	vi
ÇİZELGELER DİZİNİ.....	ix
ŞEKİLLER DİZİNİ.....	x
FOTOĞRAFLAR DİZİNİ.....	xii
EKLER DİZİNİ.....	xiii
SİMGE VE KISALTMALAR.....	xiv
BÖLÜM I. GİRİŞ.....	1
1.1 Çalışmanın Amacı.....	1
1.2 Çalışma Alanının Yeri	1
1.3 Önceki Çalışmalar.....	2
BÖLÜM II BÖLGESEL JEOLOJİ VE STRATİGRAFİ.....	6
2.1 Bölgesel Jeoloji.....	6
2.2 Kuvaterner Çökelleri.....	8
BÖLÜM III. MATERİYAL VE METOD.....	9
3.1 Arazi Çalışmaları.....	9
3.2 Laboratuar Çalışmaları.....	11
3.2.1 Temel fiziksel özelliklerin belirlenmesi.....	11
3.2.2 Zeminlerin sınıflandırılması.....	15
3.2.2.1 Elek analizi.....	16
3.2.2.2 Hidrometre analizi.....	17
3.2.2.3 Kivam limitlerinin belirlenmesi.....	19
3.2.2.3.1 Likit limit deneyi.....	19
3.2.2.3.2 Plastik limit deneyi.....	21

3.2.2.3.3 Plastisite indisi.....	21
3.2.2.4 Birleştirilmiş zemin sınıflandırma sistemi.....	22
3.2.3 Tek eksenli basınç deneyi.....	23
3.2.4 Üç eksenli basınç deneyi.....	25
3.2.5 Ultrasonik hız deneyi.....	27
3.3 Büro Çalışmaları.....	29
 BÖLÜM IV. BULGULAR.....	30
4.1 Numunelerin Temel Fiziksel Özellikleri.....	30
4.2 Numunelerin Sınıflandırılması.....	31
4.2.1 Elek analizi.....	31
4.2.2 Hidrometre analizi.....	32
4.2.3 Numunelerin kıvam limitleri.....	32
4.2.3.1 Likit limit değerleri.....	32
4.2.3.2 Plastik limit.....	32
4.2.3.3 Plastisite indisi.....	33
4.2.4 Numunelerin sınıflandırılması.....	34
4.3 Tek Eksenli Basınç Deneyi.....	34
4.4 Üç Eksenli Basınç Deneyi.....	35
4.5 Ultrasonik Hızın Su İçeriği İle Değişimi.....	36
4.6 Deney ve Analiz Sonucu Bulunan Değerler.....	37
 BÖLÜM V. İSTATİSTİK ANALİZ.....	39
5.1 P-Dalga Hızı ile Fiziksel Özellikler, Mekanik Özellikler ve Kıvam Limitleri Arasındaki İlişkiler.....	40
5.2 Serbest Basınç Direncinin Fiziksel ve Atterberg Özellikleri ile İlişkisi.....	47
5.3 Kesme Direnci Parametrelerinin Fiziksel ve Atterberg Özellikleri ile Basınç Direnci Arasındaki İlişkiler.....	52
5.4 Su İçeriği İle Ultrasonik Hız İlişkisi.....	58
 BÖLÜM VI. SONUÇLAR.....	61

KAYNAKLAR.....	63
EKLER.....	65



ÇİZELGELER DİZİNİ

Çizelge 3.1 Plastisite derecesinin plastik indisine göre belirlenmesi.....	21
Çizelge 3.2 Kohezyonlu zeminlerin plastisite indisine göre sınıflandırılması.....	22
Çizelge 3.3 Zeminlerin serbest basınç mukavemetine göre sınıflandırılması.....	24
Çizelge 3.4 Kohezyonlu zeminlerin dayanımı.....	24
Çizelge 4.1 Numunelerin temel fiziksel özellikleri.....	31
Çizelge 4.2 Numunelerin deney sonucu elde edilen likit limit değerleri.....	32
Çizelge 4.3 Numunelerin deney sonucu elde edilen plastik limit değerleri.....	33
Çizelge 4.4 Numunelerin plastisite indisleri.....	33
Çizelge 4.5 Numunelerin Leonards ve Burmister'e göre pastisite değerleri.....	34
Çizelge 4.6 Numunelerin Birleştirilmiş Zemin Sınıflandırılması.....	34
Çizelge 4.7 Numunelerin serbest basınç dayanımı ve kıvam tanımı.....	35
Çizelge 4.8 Üç eksenli basınç deneyinde elde edilen sonuçlar.....	35
Çizelge 4.9 Ultrasonik hızın su içeriği ile değişimi.....	36
Çizelge 4.10 Numunelerin bütün deney ve analiz değerleri.....	38
Çizelge 5.1 Korelasyon katsayısına göre değişkenler arasındaki ilişkilerin kuvvet derecesi.....	40

ŞEKİLLER DİZİNİ

Şekil 1.1 Çalışma alanının yer bulduru haritası.....	2
Şekil 2.1 Çalışma alanının genelleştirilmiş stratigrafik dikme kesiti.....	7
Şekil 3.1 Zeminleri oluşturan üç bileşen.....	11
Şekil 3.2 Zeminlerde su muhtevası-Hacim değişimi davranışları ve kıvam limitlerinin tanımlanması.....	19
Şekil 4.1 Numunelerin Casagrande plastisite kartında gösterimi.....	33
Şekil 5.1 P-dalga hızı ile doğal birim hacim ağırlık grafiği.....	40
Şekil 5.2 P-dalga hızı ile kuru birim hacim ağırlık grafiği.....	41
Şekil 5.3 P-dalga hızı ile doygun birim hacim ağırlık grafiği.....	41
Şekil 5.4 P-dalga hızı ile tane birim hacim ağırlık grafiği.....	42
Şekil 5.5 P-dalga hızı ile porozite grafiği.....	42
Şekil 5.6 P-dalga hızı ile boşluk oranı grafiği.....	43
Şekil 5.7 P-dalga hızı ile su içeriği grafiği.....	43
Şekil 5.8 P-dalga hızı ile doygunluk derecesi grafiği.....	44
Şekil 5.9 P-dalga hızı ile likit limit grafiği.....	44
Şekil 5.10 P-dalga hızı ile plastik limit grafiği.....	45
Şekil 5.11 P-dalga hızı ile plastisite indisi grafiği.....	45
Şekil 5.12 P-dalga hızı ile serbest basınç grafiği.....	46
Şekil 5.13 P-dalga hızı ile kohezyon grafiği.....	46
Şekil 5.14 P-dalga hızı ile içsel sürtünme açısı grafiği.....	47
Şekil 5.15 Serbest basınç direnci ile doğal birim hacim ağırlık grafiği.....	47
Şekil 5.16 Serbest basınç direnci ile kuru birim hacim ağırlık grafiği.....	48
Şekil 5.17 Serbest basınç direnci ile doygun birim hacim ağırlık grafiği.....	48
Şekil 5.18 Serbest basınç direnci ile tane birim hacim ağırlık grafiği.....	49
Şekil 5.19 Serbest basınç direnci ile boşluk oranı grafiği.....	49
Şekil 5.20 Serbest basınç direnci ile porozite grafiği.....	50
Şekil 5.21 Serbest basınç direnci ile su içeriği grafiği.....	50
Şekil 5.22 Serbest basınç direnci ile doygunluk derecesi grafiği.....	51
Şekil 5.23 Serbest basınç direnci ile likit limit grafiği.....	51

Şekil 5.24 Serbest basınç direnci ile plastik limit grafiği.....	52
Şekil 5.25 Serbest basınç direnci ile plastisite indisi grafiği.....	52
Şekil 5.26 Kesme direnci parametreleri ile doğal birim hacim ağırlık grafikleri.....	53
Şekil 5.27 Kesme direnci parametreleri ile kuru birim hacim ağırlık grafikleri.....	53
Şekil 5.28 Kesme direnci parametreleri ile doygun birim hacim ağırlık grafikleri.....	54
Şekil 5.29 Kesme direnci parametreleri ile tane birim hacim ağırlık grafikleri.....	54
Şekil 5.30 Kesme direnci parametreleri ile boşluk oranı grafikleri.....	55
Şekil 5.31 Kesme direnci parametreleri ile porozite grafikleri.....	55
Şekil 5.32 Kesme direnci parametreleri ile su içeriği grafikleri.....	56
Şekil 5.33 Kesme direnci parametreleri ile doygunluk derecesi grafikleri.....	56
Şekil 5.34 Kesme direnci parametreleri ile likit limit grafikleri.....	57
Şekil 5.35 Kesme direnci parametreleri ile plastik limit grafikleri.....	57
Şekil 5.36 Kesme direnci parametreleri ile plastisite indisi grafikleri.....	58
Şekil 5.37 Kesme direnci parametreleri ile serbest basınç direnci grafikleri.....	58
Şekil 5.38 Numunelerin ultrasonik hız-su ilişkisi grafikleri.....	59
Şekil 5.39 Numunelerin doğal su içerikleri ve ultrasonik hız ilişkisi grafiği.....	60
Şekil 5.40 Hız değişimi indeksi-su içeriği ilişkisi grafiği.....	60

FOTOĞRAFLAR DİZİNİ

Foto 3.1 Zeminden örselenmiş ve örselenmemiş numune alımı.....	9
Foto 3.2 Zeminden örselenmiş ve örselenmemiş numune alımı.....	10
Foto 3.3 Araziden alınan örselenmiş numuneler.....	10
Foto 3.4 Numunelerin etüvde kurultulması.....	12
Foto 3.5 Vakum pompa ile numune içindeki havanın alınması.....	13
Foto 3.6 Elek analizi yapımından bir görünüm.....	17
Foto 3.7 Hidrometre deneyine numune hazırlanması.....	18
Foto 3.8 Hidrometre deneyi okumasından bir görünüm.....	18
Foto 3.9 Likit limit deneyi yapılışından bir görünüm.....	20
Foto 3.10 Tek eksenli basınç dayanımı deneyi yapımından bir görünüm.....	23
Foto 3.11 Üç eksenli basınç deneyi yapımından bir görünüm.....	26
Foto 3.12 Ultrasonik hız deneyi yapımından bir görünüm.....	28

EKLER DİZİNİ

Ek-A Numunelerin temel fiziksel özelliklerı.....	66
Ek-B Numunelerin elek analizi sonuçları.....	75
Ek-C Numunelerin hidrometre deneyi sonuçları.....	84
Ek-D Numunelerin granülometri eğrileri.....	93
Ek-E Numunelerin atterberg limitleri.....	102
Ek-F Numunelerin tek eksenli basınç deneyi sonuçları.....	111
Ek-G Numunelerin deformasyon-gerilme grafikleri.....	120
Ek-H Numunelerin üç eksenli basınç deneyi sonuçları ve mohr daireleri.....	129
Ek-I Numunelerin ultrasonik hız ölçüm değerleri.....	138

KISALTMA VE SİMGELER

mm	: Milimetre
cm	: Santimetre
m.	: Metre
MTA	: Maden Tetkik ve Arama Enstitüsü
TSE	: Türk Standartları Enstitüsü
r	: Numune yarıçapı
L	: Numune boyu
V	: Numune hacmi
V_{tüm}	: Toplam hacim
V_{su}	: Su hacmi
V_t	: Tane hacmi
V_h	: Hava hacmi
V_b	: Boşluk hacmi
W	: Doğal numune ağırlığı
W_k	: Kuru numune ağırlığı
W_s	: Su ağırlığı
W_{tane}	: Tane ağırlığı
γ_n	: Doğal birim hacim ağırlığı
γ_k	: Kuru birim hacim ağırlığı
γ_d	: Doygun birim hacim ağırlık
γ_s	: Tane birim hacim ağırlığı
A₀	: Başlangıçtaki kesit alanı
e	: Boşluk oranı
n	: Porozite
w	: Su muhtevası
S_r	: Doygunluk derecesi
H₀	: Başlangıçtaki numune boyu
A₀	: Başlangıçtaki kesit alanı

ΔH	: Kırılma anındaki boy kısalması
A	: Kırılma anındaki kesit alanı
H	: Kırılma anındaki boy
q_{max}	: Kırılma noktası değeri
q_u	: Serbest basınç dayanımı
W_p	: Piknometre kütlesi
W_{pn}	: Piknometre ve deney numunesi ağırlığı
W_{ps}	: Su ile dolu piknometre
W_{pns}	: Piknometre, numunesi ile su ağırlığı
σ_c	: Tek Eksenli Basınç dayanımı
τ	: Kayma gerilmesi
σ_1	: Maksimum düşey yük
$\sigma_{2,3}$: Hücre Basıncı
ϕ	: İçsel Sürtünme Açısı
c	: Maksimum Makaslama Gerilmesi
L_L	: likit limit
P_L	: Plastik limit
P_I	: Plastisite indisi
U_{hz}	: Ultrasonik P dalga hızı
t	: P dalga hızının numuneden geçiş süresi

BÖLÜM I

GİRİŞ

1.1 Çalışmanın Amacı

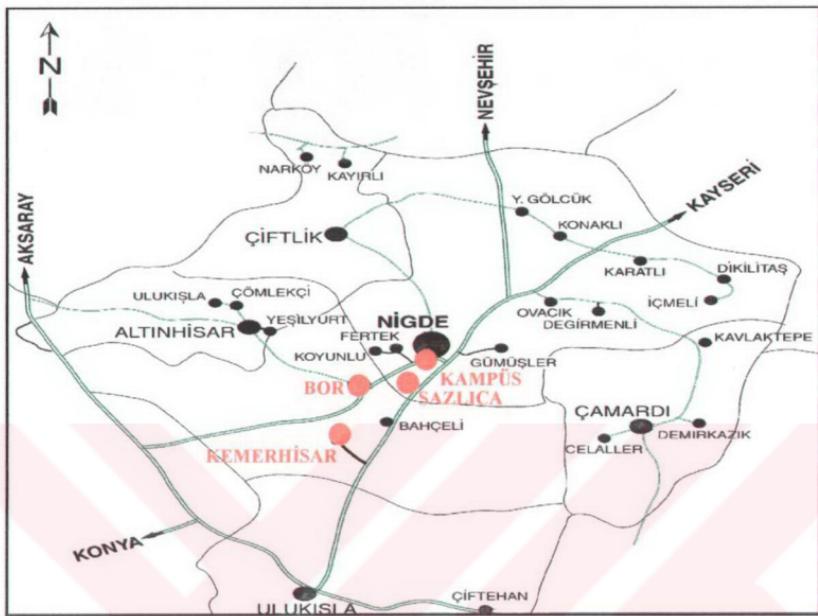
Aktif deprem kuşağında bulunan ülkemizdeki oluşan depremlerde, sivilashma, oturma, çökme vs. gibi bir çok problemler yaşanmakta, bunun sonucunda da önemli ölçüde can kayıpları ve maddi hasarlar meydana gelmektedir.

Yer Bilimcileri, yapışmanın yapılacak yerlerin yapısal ve ortamsal özelliklerinin ortaya konmasında verilerin deneysel metodlarca elde edilen sayısal değerlere dayandırılmasının doğru olduğu ortaya koymuşlardır. Son zamanlarda ağırlık kazanan bu görüş doğrultusunda deneysel yöntemlerle yapılan zemin araştırmaları büyük önem kazanmıştır.

Zemin araştırmalarının amacı, zeminin fiziksel ve mekanik özelliklerinin ortaya konulmasıdır. Bu çalışmanın amacı ise kohezyonlu zeminlerin fiziksel ve mekanik özelliklerinin ultrasonik yöntemle elde edilecek P- dalga hızı arasında bir ilişki olup olmadığı, varsa ne tür bir ilişkinin olduğunu ortaya çıkarılmasıdır. Çalışmalar sonucunda yüksek korelasyonlu bağıntılar elde edilirse, kohezyonlu zeminlerin fiziksel ve mekanik özellikleri daha kolay tahmin edilecektir. Ayrıca zemin özellikleri arasındaki korelasyonlarda araştırılacaktır.

1.2 Çalışma Alanının Yeri

Kohezyonlu zemin numuneleri Niğde ili ve çevresindeki sekiz ayrı yerden olmak üzere; Niğde Üniversitesi Kampüsünden, Bor İlçesinden, Kemerhisar Kasabasından ve Sazlıca kasabasından alınmıştır. Numune alınan yerler yer bulduru haritasında işaretlenmiştir (Şekil 1.1).



Şekil 1.1 Numune alınan yerleri gösterir yer buldurul haritası

1.3 Önceki Çalışmalar

(Taylor, 1948) Ottowa kumulları üzerinde sürtünme açısı ile ilksel boşluk oranı arasındaki ilişkileri araştırmış, bu iki parametre arasındaki ters orantılı parabolik bir ilişki olduğunu belirlemiştir.

(Shampton, 1957) ince taneli zeminlerdeki, kesme mukavemetinin örtü basıncına oranı ile plastisite indisi arasındaki ilişkileri araştırmış olup aralarında bir doğru orantı olduğunu belirlemiştir.

$$\frac{S_u}{\sigma_{vo}} = 0.11 + 0.0037 I_p \quad (1.1)$$

Burada;

S_u : Kesme mukavemeti

σ_{vo} : Örtü basıncı

I_p : Plastisite indisidir.

(Kenney, 1959) plastisite indeksi ile $\sin\theta$ açısı arasındaki ilişkileri araştırmış, aktif ve aktif olmayan killer için bu iki parametre arasında ters orantı olduğunu bulmuştur.

(D'Appolonia ve dig., 1968) relatif yoğunluk ile θ açısı arasındaki ilişkileri incelemiştir, aralarında doğru orantılı parabolik bir ilişki olduğunu göstermiştir.

(Shreif ve dig., 1969) zeminlerin su içeriği ile sıkışma mukavemeti arasındaki ilişkiyi sıcaklık etkisi altında inceleyerek aralarında ters orantı olduğunu göstermiştir.

(Humpherys, 1974) Nijerya-Kainji barajındaki doğal zeminlerin Atterberg limitleri, kalıcı sürtünme açıları ve elek analizlerinden elde edilen bir katsayı arasındaki empirik ilişkileri araştırmış ve araştırmacı Kanji (1974)'nin bulduğu lineer olmayan kalıcı sürtünme açısı – plastisite indisi ilişkisinden farklı olarak ters lineer bir ilişki bulmuştur. Araştırmacı yaptığı çalışmada daha önce Kanji (1974) tarafından ortaya konan yaklaşımı bir adım daha ilerleterek kalıcı sürtünme açısı ile plastisite indisi arasındaki ilişkinin aynı şekilde elek analizinden elde edilen;

$$J = a + 2 \times \left(\frac{b-a}{\sqrt{a}} \right) \quad (1.2)$$

şeklindeki bir katsayı ile de direk ilişkili olduğunu belirlemiştir. Burada
 $a=0.002$ mm den küçük tanelerin yüzdesi

$b= 0.02$ mm den küçük tanelerin yüzdesini göstermektedir. Araştırmacı çalışmaları sonucunda bulduğu empirik değer ile sürtünme açısı arasında ters, plastisite indisi arasında doğru orantı olduğunu göstermiştir.

(Kanji, 1974) doğal zeminlerin atterberg limitleri ve kalıcı sürtünme açıları arasındaki ilişkiyi araştırmıştır. Araştırmacı daha önce değişik araştırmacılar tarafından yapılan çalışmaları derleyerek ve kendi çalışmalarını da ekleyerek plastisite indisi ile kalıcı içsel sürtünme açısı arasında empirik bir yaklaşım elde etmiştir. Plastisite indisinin % 5-350 olduğu zeminler için geçerli olan yaklaşım aşağıda verilmiştir.

$$\phi = \frac{46.6}{I_p^{0.446}} \quad (1.3)$$

Burada $\phi =$ Kalıcı içsel sürtünme açısı

$I_p =$ Plastisite İndisidir.

(McCarter, 1984) sıkışmış killerin elektriksel direnç özelliklerini araştırmıştır. Yapılan çalışmada sıkışmış killerin elektriğe karşı göstermiş oldukları özellikleri ve bu özelliklerin

değişimi incelenmiştir. Bütün çalışmalar laboratuar ortamında gerçekleştirilmiştir. Araştırmacı bunun nedeninin ise yerinde yapılan deneyde killerin ideal nem içeriğine karşı farklı sıkışma dereceleri göstereceği şeklinde açıklamış ve laboratuar ortamında killerin elektriğe karşı dirençlerini değiştiren suya suya doygunluk ve sıkışma oranlarına göre araştırmıştır. Sonuçta killerin elektrik direncinin, kilin nem içeriği ve suya doygunluk derecesinin bir fonksiyonu olduğunu belirlemiştir.

(Bates, 1989) üç eksenli basınç altında zemin içerisindeki ultrasonik dalganın değişimini incelemiştir. Araştırmacı iyi donanımlı teknik bir laboratuarda rutin üç eksenli testleri yaparken bazı aparatları kullanarak P dalgası ve S dalgası hızını ölçmenin mümkün olduğunu belirtmiş ve bu aparatlarla yapılan ölçümler yardımıyla kesme modülünün kolaylıkla hesaplanabileceğini ifade etmiştir.

(Kalinski ve dig., 1993) Zeminlerin su içeriğinin elektrik direnci yöntemi ile belirlenmesi konusunda çalışmalar yapmıştır. Zeminlerin hidrolik özelliklerinin (su içeriği, hidrolik iletkenliği ve doygunluk derecesi) elektrik direnci yöntemi ile belirlenmesi konusunda yapılan çalışmada zemin hidrolik özellikleri ile sürütünme açısı ve zemin suyu direnci arasındaki ilişki araştırılarak zeminin hacimsel su içeriği ile zemin yüzey iletkenliği arasında bir ilişki olduğunu belirtmiştir.

(Şişman, 1996) sismik kırılma çalışmaları ile belirlenen P ve S dalga hızları ile zeminlerin bazı özellikleri (standart penetrasyon N değeri, presiyometre deney sonuçları, birim hacim ağırlığı, serbest basınç dayanımı, içsel sürütünme açısı vs.) arasındaki ilişkileri değişik zemin sınıflarında incelemiştir. Zeminlerin mekanik özellikleri ile sismik dalga hızları (özellikle S dalga hızı) arasında oldukça iyi ilişkilerin olduğu görülmüştür. En küçük mutlak değerler yöntemi kullanılarak bu ilişkilerin her birinin ampirik bağıntıları bulunmuştur. Her çeşit zemin için S dalga hızları ile yerin mekanik doğal özellikleri arasında çok yakın ilişkilerin bulunduğu ve S dalga hızlarının mühendislik çalışmalarında kullanımının önemi belirtilmiştir.

(McCarter ve Dig., 1997) zemin özelliklerinin elektrik yöntemi kullanılarak ölçümü konusunda çalışma yapmışlardır. Zeminlerin geçirgenlik ve difüzyonunun SEM ve MIP (boşluk ölçer) kullanılarak direk ölçülebilirliği araştırılmıştır. Yapılan çalışmada; zeminlerin yatay ve dikeydeki iletkenliklerinin farklılıklarının zeminin tane dizilişinden kaynaklandığını belirlemiştir. Araştırmacı bu çalışmayı sadece killer üzerinde yapılmıştır.

Zeminin değişmesi ile özelliklerinin de değişeceği düşünülerek kimyasal, çökeltisel ve diyajenetik bozulmalara bağlı farklı sonuçlar elde edilebileceğine dikkat çekmiştir. Çalışmacılar yaptığı deneylerle zeminin efektif gerilmesinin zemin iletkenliği ile ters orantı olduğunu göstermiştir. İletkenlikler yatay ve düşeyde farklı olmasına rağmen efektif stresin artması ile iletkenlikte görülen düşüşün her iki yönde de benzerlik gösterdiğini belirlemiştir.

(Rowe, 2001) İnce taneli zeminlerin plastisite indisisi ve etkili sürtünme açıları arasındaki ilişkiye araştırmış ve bunlar arasında;

$$\text{Sin}\phi_{cv} : 0.8-0.9 \ln I_p \quad (1.4)$$

şeklinde bir ters orantı olduğunu belirlemiştir. Burada;

$\text{Sin}\phi_{cv}$: Etkili sürtünme açısı

I_p : Plastisite indisidir.

BÖLÜM II

BÖLGESEL JEOLOJİ VE STRATİGRAFİ

2.1 Bölgesel Jeoloji ve Stratigrafi

Anadolu'nun Tektonik Birliklerinden Anatolider üzerinde yer alan Niğde ve yakın çevresi kaya türü, stratigrafi ve tektonik bakımından birbirinden nispeten farklı beş kaya topluluğundan oluşmuştur (Ketin, 1966). Bu beş kaya topluluğundan ilkini ve en yaşlı olanını tabanı görünmeyen Niğde Metamorfik Karmaşığı oluşturur. Bu metamorfik kütle tersiyer yaşlı tüm kaya birimlerinin tabanını veya temelini teşkil eder. Bunların üzerine açısal uyumsuzlukla gelen ikinci kaya topluluğu Ulukışla-Çamardı Grubunun Paleosen-Eosen yaşlı volkano-tortul istifleridir. Bu grubun birimleri doğu-batı doğrultulu kıvrımlı ve kırıklı bir yapı gösterirler. Bu kıvrımlı ve kırıklı kaya birimleri üzerine yine açısal uyumsuzlukla üçüncü kaya topluluğunu oluşturan Oligosen yaşlı, tabanda evaporitik, üste doğru Üst Oligosen-Alt Miyosen tatlı su ortamında çökelmiş kaya birimleri gelir. Dördüncü kaya topluluğunu Hasandağı, Keçiboyduran ve Melendizdağı volkanitleri veya piroklastikleri ile bunların faaliyetleri dönemindeki gölsel ve akarsu çökelleri oluşturur. Bunlar Üst Miyosen-Alt Pliyosen yaşlı olup yine alttaki Oligosen-Alt Miyosen yaşlı kaya birimlerini açısal uyumsuzlukla örterler. Beşinci kaya topluluğunu oluşturan eski ve güncel karasal kuvaterner çökelleri ise bütün bu adı geçen kaya toplulukları üzerini açısal uyumsuzlukla örterler.

Niğde ve yakın dolayı tortul, volkanik ve metamorfik kaya birimlerinden meydana gelmiştir. Metamorfitler en yaşlı kaya birimlerini ve temeli oluştururlar. Bu temel üzerinde Alt Tersiyerden itibaren günümüze kadar bu havzada denizel, gölsel tortullar oluşurken bir yandan da volkanizma faaliyetleri ile volkanik kayaçlar meydana gelmiş ve tüm bu oluşuklar genç kuvaterner çökelleri tarafından örtülmüştür (Atabey ve dig, 1986). Bölgenin genelleştirilmiş stratigrafik dikme kesiti Şekil 2.1'de sunulmuştur.

ÜSÜ SİS.	SİSTEM	SERİ	GRUP	FORMASYON	SİMGESİ	KAHNİKLİK	LİTOLOJİ	TANIM
SENOZOYİK	KUATERNER	GÜN	KUATERNER	Yeni Alüvyon	Qal	± 600 - 3000		- Yeni Alüvyon - Yamaç Molozu
		ÜST		Yamaç Molozu	Qy			
		ALT		Eski Alüvyon	Qe			
	TERSIYER	PLİYOSEN	ÜST	MEHMETLİ KEÇİSOĞAN MELENDİZ DAĞI VOLKANTILAR	Melendiz Andeziti	Tma ₂		
			ÜST		Melendiz Tüfű	Tmt		
			ÜST		Melendiz Aglomerası	Tma _p		
			ÜST		Gökbez For.	Tg		
			ORTA	Çanaktepe Form.	Tça	 ± 600 - 3000		
			ORTA	İncesu İgnimbiriti	Ti			
			ORTA	Burç Form.	Thu			
PALEOSEN	EOSEN	ÜST	ULUKIŞA - ÇAMARDI GRUBU	Çukurbağ Form.	Tçu			
		ÜST		Kızılöz Formasyonu	Tku			
		ÜST		Kurtulmuş Tepe For.	Tku			
		ÜST		Kabaktepe Evaporiti	Tk ₁			
		ÜST		Bozbeltepe Form.	Tb			
PALEOSEN	PALEOSEN	ORTA	ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Karatepe Kireçtaşı	Tbk			
		ORTA		Çamardı Form.	Tç			
		ORTA		Başmakçı Kireçtaşı	Tçb			
		ORTA		Elmalı Monzonit Siyenit	TQe			
		ORTA		Ulukışla Form.	Tu			
PALEOZOYİK	NIĞDE METAMORFİK BİRİMİ	ASSEGİDİ METAMORFITLERİ	ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Üçkapılı Granodiyoriti	Mzyü	 ± 700 - 3000	- Andezitik lav, Tuf, Aglomerat, çakıltası, kumtaşısı, kireçtaşı, şeyl	
			ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Sineksizayla Metagabrosu	Mzws		- Granit, Granodiyorit, Ultramafik Kayaçlar	
			ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Meta-Ofiyolit	MzQs		- Gnays, Kuvarsit, Amfibolit, Mermere	
			ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Amfibolit	PzMzA _s		- Üçkapılı Granotoidi	
			ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Gnays	PzMzA _g		- Gnays, Kuvarsit, Amfibolit, Mermere	
		ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Kuvarsit	PzMzA _g				
		ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Mermere	PzMzA _{mnr}				
		ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Kaleboynu Metamorfitleri	PzMzk				
		ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Mermere	PzMzgm _r				
		ÜÇKAŞI KIREÇTAŞI ŞEYL SİLTAŞI	Gnays	PzMzg _n				

Şekil 2.1 Çalışma alanının genelleştirilmiş stratigrafik dikme kesiti (Göncüoğlu, 1981).

2.2. Kuvaterner Çökelleri

Bunlar eski alüvyon, yamaç molozu, alüvyon konileri ve yeni alüvyonlardır. Bölgede, Pliyosen sonrasında bir yükselme geçirme nedeniyle erozyon hızlanmış ve aşınan materyal sellenmelerle düzlük ve çukur kesimlere doğru akmiş ve depolanmıştır. Kuvaterner Çökeller ince materyalden oluşmakta olup genellikle Kemerhisar-Bor-Niğde çevresinde, Çakıt Çayı, Toraman Deresi ve Ecemiş Çayı boyunca depolanmış gevşek çakıl, kum, mil ve kilden oluşmuştur.

BÖLÜM III

MATERYAL VE METOD

Bu çalışma, arazi çalışması, laboratuar çalışması ve büro çalışması şeklinde yürütülmüştür.

3.1 Arazi Çalışmaları

Arazi Çalışmalarında Niğde İli Bor İlçesi, Kemerhisar Kasabası, Sazlıca Kasabası ve Üniversite Kampüsü olmak üzere toplam dört yerdeki sekiz farklı birimden sistematik olarak örselenmiş ve örselenmemiş numuneler alınmıştır (Foto 3.1, 3.2, 3.3).

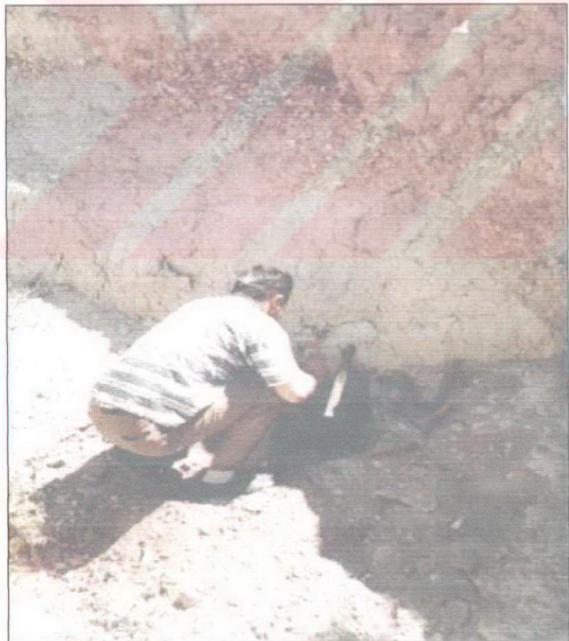


Foto 3.1 Zeminden örselenmiş ve örselenmemiş numune alımı



Foto 3.2 Zeminden örselenmiş ve örselenmemiş numune alımı



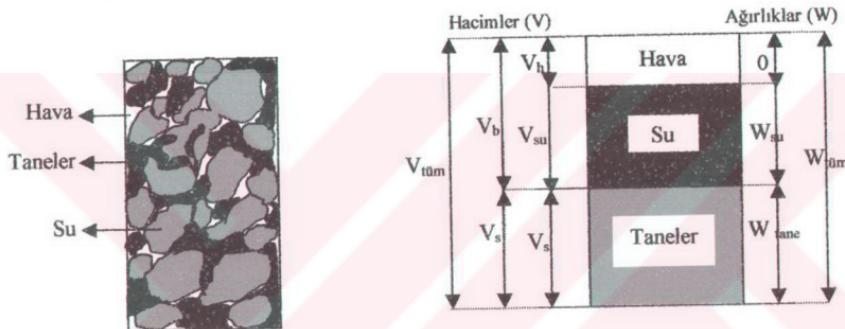
Foto 3.3 Araziden alınan örselenmiş numuneler

3.2 Laboratuar Çalışmaları

Araziden alınan numunelerin fiziksel ve mekanik özelliklerini belirlemek amacıyla laboratuar çalışmaları yapılmıştır. Numunelerin temel fiziksel özellikleri belirlenmiş, elek analizi, atterberg limitleri, serbest basınç dayanımı, üç eksenli basınç dayanımı ve ultrasonik hız deneyleri yapılmıştır.

3.2.1 Temel fiziksel özelliklerin belirlenmesi

Zemin, en genel durumda üç bileşenden meydana gelir (Şekil 3.1). Bunlar taneler (kati), taneler arasındaki boşluklarda bulunan su (sıvı) ve havadır (gaz).



Şekil 3.1 Zeminleri oluşturan üç bileşen (Uzuner,1998)

Taneler arası boşluk, kısmen su ve kısmen de hava ile dolu olabileceği gibi, suya tam doygun zeminlerde tamamen su, kuru zeminlerde tamamen hava ile doludur. Zeminleri tanımak, sınıflandırmak, zemini hesaplanabilir yapmak vb. için bazı tanımlar yapılmıştır. Bir parça zemin alalım bu zemin parçasında bileşenler (tane, su, hava) parçanın her tarafına eşit olarak dağılmış durumdadırlar. Tanımları yapmada kolaylık ve basitlik sağlamak üzere, bileşenleri bir araya gelmiş olarak düşünelim şekil 3.1'de şemada tanelerin boşlusuz olarak tane kısmında toplandığı düşünülmelidir (Uzuner,1998).

Araziden silindirik tüplerle alınan örselenmemiş numunelerin doğal birim hacim ağırlığı, kuru birim hacim ağırlığı, doygun birim hacim ağırlığı ve tane birim hacim ağırlığı olmak üzere dört farklı birim hacim ağırlık hesaplanmıştır.

Yaş (İslak) Birim Hacim Ağırlık (γ_a), zeminin yaş ağırlığının tüm hacmine oranı olarak tanımlanır. Bu terim, doğal zeminler için, doğal (tabii) birim hacim ağırlığı adını alır.

Tüplerden çıkarılan numuneler 0,01 gr. hassasiyetle tartıldıktan ve hacmi hesap edildikten sonra (3.1) formülü yardımıyla numunelerin doğal birim hacim ağırlığı bulunur.

$$\gamma_n = \frac{W_{\text{tüm}}}{V_{\text{tüm}}} \quad (3.1)$$

Kuru birim hacim ağırlığı (γ_k), yaş veya kuru zeminlerdeki, kuru ağırlığın (tane ağırlığının), tüm hacme oranı olarak tanımlanır. Doğal birim hacim ağırlığı hesaplanan numuneler 24 saat etüvde kurutulduktan sonra (Foto 3.4) (3.2) formülü yardımıyla zeminin kuru birim hacim ağırlığı bulunur.

$$\gamma_k = \frac{W_{\text{kuru}}}{V_{\text{tüm}}} \text{ gr/cm}^3 \quad (3.2)$$



Foto 3.4 Numunelerin etüvde kurutulması

Tane birim hacim ağırlığı (γ_s), tane kısmının (boşluksuz) birim hacim ağırlığa oranı olarak tanımlanır ve tane ağırlığın, tanelerin toplam (boşluksuz) hacmine oranı olarak yazılır.

$$\gamma_s = \frac{W_{\text{tane}}}{V_{\text{tane}}} \quad (3.3)$$

Tane birim hacim ağırlığı şu şekilde bulunur; piknometre, kapağı ile birlikte 0,01 gr. hassasiyetle tartıldıktan (W_p) sonra piknometre tamamen damıtık su ile doldurulur ve terazide tartılır (W_{ps}). Daha sonra kurutulup soğutulmuş olan numunededen 250 gr. kadar alınarak kuru bir huni yardımıyla boş ve kuru olan piknometre içeresine konulur ve kapağı ile birlikte tartılır (W_{pn}). İçinde deney numunesi bulunan piknometre, hacminin 1/4'üne kadar su ile doldurulur ve yaklaşık 10-15 dakika süre ile karıştırılır, deney numunesinin içinde hava kabarcıklarının kalmaması için vakum pompası kullanılarak piknometre içerisindeki hava alınır (Foto 3.5.).

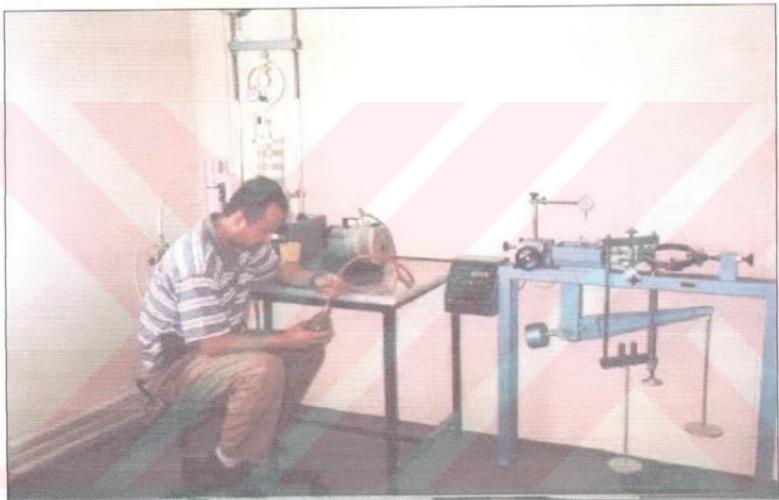


Foto 3.5 Vakum pompa ile numune içindeki havanın alınması

Hava alma işlemi tamamlandıktan sonra üzeri damıtık su ile doldurulur, kapağı kapatılır ve tartılır (W_{pns}). Bulunan bu değerler bağıntı (3.4)'te yerine yazılarak tane birim hacim ağırlığı hesaplanmış olur.

$$\gamma_s = \frac{W_{pn} - W_p}{(W_{pn} - W_p) - (W_{pns} - W_{ps})} \text{ gr/cm}^3 \quad (3.4)$$

γ_s : Tane birim hacim ağırlığı (gr/cm^3)

W_p : Piknometre kütlesi (gr)

W_{pn}: Piknometre + deney numunesi (gr)

W_{ps}: Su ile dolu piknometre (gr)

W_{pns}: Piknometre + numune + su (gr)

Zeminin tane birim hacim ağırlığı bulunduktan sonra (3.2) bağıntısı kullanılarak tane hacmi (V_t) bulunur. Bir numunenin toplam hacmi ise; tane, su ve hava hacminden oluşmaktadır.

$$V_T = V_t + V_s + V_h \quad (3.5)$$

Toplam hacimden daha önce bulunan tane ve su hacmi çıkartılarak toplam hava hacmi bulunur.

Numunenin doygun birim hacim ağırlığı, boşluk hacminin tamamen su ile dolduğu kabul edilerek (burada hava hacminin yerine de su hacmi alınır ve suyun birim ağırlığının birim hacme eşit olduğu kabulu yapılır) (3.6) bağıntısı yardımıyla bulunur.

$$\gamma_d = \frac{W_k + W_b}{V_{\text{tüm}}} \quad (3.6)$$

Boşluk Oranı (e), boşluklu bir yapıya sahip olan zeminlerde, boşluk durumunu yansitan bir terimdir ve boşluk hacminin tane hacmine oranı olarak tanımlanır.

$$e = \frac{V_b}{V_{\text{tane}}} \quad (3.7)$$

Birimsiz olan bu terim, ondalık veya yüzde bir sayı olarak yazılır. Aynı zeminde, tanelerin dizilişine bağlı olarak sıkı durumda (az boşluklu) küçük değer, gevşek durumda (çok boşluklu) büyük değerler alır. Bazen (%100)'den büyük değere sahip olabilir.

Porozite (n), zeminin boşluk durumunu yansıtır ve boşluk hacminin tüm hacme oranı olarak tanımlanır.

$$n = \frac{V_b}{V_{\text{tüm}}} \quad (3.8)$$

Birimsiz olan n, ondalık veya yüzde bir sayı olarak ifade edilir. Porozite daima %100'den küçüktür.

Su Muhtevası (w), zeminin taneler arasındaki boşluklarında içерdiği su durumunu yansitan bir terim olup, su ağırlığının, kuru ağırlığa oranı olarak tanımlanır.

$$w = \frac{W_{\text{yaş}} - W_{\text{kuru}}}{W_{\text{kuru}}} \quad 3.9)$$

Su muhtevası birimsiz olup, ondalık veya yüzde bir sayı olarak ifade edilir. Bazen %100'den büyük değerlere sahip olabilir.

Doygunluk Derecesi (Oranı Yüzdesi), zemindeki boşlukların hangi oranda su ile dolu olduğunu yansitan bir terim olup, su hacminin, boşluk hacmine oranı olarak tanımlanır.

$$Sr = \frac{V_{\text{su}}}{V_b} \quad 3.10)$$

Bu terim birimsiz olup, ondalıklı veya yüzde bir sayı ile ifade edilebilir. Doygun zeminlerde % 100, kuru zeminlerde % 0 sınır değerini alır. Yukarıda verilen formüllerde

γ_n :Doğal birim hacim ağırlık (gr/cm^3)

γ_k :Kuru birim hacim ağırlık (gr/cm^3)

γ_d :Doygun birim hacim ağırlık (gr/cm^3)

γ_s :Tane birim hacim ağırlığı (gr/cm^3)

e :Boşluk oranı

n:Prozite

Sr :Doygunluk derecesi

V:Örnek hacmi

W:Doğal numune ağırlığı

W_t :Kuru numune ağırlığı

W_s: Su ağırlığı

V_t:Tane hacmi

V_s:Su hacmi

V_h: Hava hacmi

V_b:Boşluk hacmi

w :Su muhtevası

ile ifade edilmektedir.

3.2.2 Zeminlerin sınıflandırılması

Bir zeminin sınıflandırmasındaki amaç, farklı zeminler arasından yaklaşık aynı mühendislik özelliklerine sahip olanları gruplandırmaktır. Zeminleri sistematik olarak belirli grplara ayırmaya yarayan bazı zemin sınıflandırma sistemleri geliştirilmiştir. Bu standart zemin sınıflandırma sistemleri genelde dört ana başlık altında yapılmaktadır.

- a) Tane Çapına Göre Yapılan Sınıflandırma
- b) Üçgen (U.S. Public Roads Administration) Sınıflandırma Sistemi
- c) Amerikan Karayolları (AASTHO) Zemin Sınıflandırma Sistemi
- d) Birleştirilmiş Zemin Sınıflandırma (USCS) Sistemidir.

Sınıflandırma sistemlerinin hepsinde, zemindeki tanelerin büyüklüğü ile bunların kuru ağırlık olarak, zemindeki yüzdelerinin bilinmesi gereklidir. Bu bilgilerin elde edilmesi için mekanik analiz yapılır. Mekanik analiz, elek analizi ve ıslak (hidrometre) analiz olmak

üzere iki evrede yapılır. Bu bakımdan bir zemin için her iki analiz de gerekli olabilir ve bunlar birbirini tamamlar (Uzuner, 1998). Aşağıda elek analizi ve hidrometre analizi kısaca açıklanmış olup zemin sınıflandırılması için gerekli olan zemin kıvam limitleri ise 3.2.3. de anlatılmaktadır.

3.2.2.1 Elek analizi

Elek analizi için bir miktar yaşı zemin alınır ve etüvde kurutularak tanelenir. Böylece hazırlanmış numuneden belli bir miktar alınarak bir dizi elekten elenir. Elek dizisinde elekler üstten aşağıya, iri gözlüden ince gözlüye doğru sıralanır. Ağırlığı belli olan numune, dizinin en üstündeki eleğe boşaltılır. Eleme elle veya genellikle bir sarsma makinesi ile yapılır. Deney düzeneği Foto 3.6. da görülmektedir. Eleme sonunda her elek üstünde kalan numune miktarı tartılarak belirlenir. Her bir elek için geçen (%) miktarı (3.11) bağıntısı yardımıyla belirlenir.

$$\%P = \frac{\text{Elekten Geçen Zemin Miktarı}}{\text{Elemeye Tabi Tutulan Zemin}} \times 100 \quad (3.11)$$

Elek analizinde kullanılan en ince elek no 200 elek olmaktadır. Bu elekten geçen daneler silt ve kil sınıfına girmekte, bu eleğin üstünde kalanlar ise kumları ve çakılları oluşturmaktadır. Dolayısıyla no. 200 elek ince ve iri daneli zeminleri birbirinden ayırmaktadır. Aynı şekilde No. 4 (veya No. 10) elek de zeminlerin kum çakıl kısımlarını birbirinden ayırmakta kullanılmaktadır.

Tane çapı dağılım eğrisi; yatay eksende tane çapı (mm) ve düşey eksende geçen yüzdeleri olmak üzere çizilen bir eğridir. Yatay eksen logaritmik olup, tane çapı genellikle soldan sağa doğru büyür. Tane çapı (D) ve geçen yüzde (P) değerleri kullanılarak, noktalar işaretlenir ve bu noktalar birleştirilerek granülometre eğrisi çizilir (Uzuner, 1998).



Foto 3.6 Elek analiz yapımından bir görünüm

3.2.2.2 Hidrometre analizi

Zeminin 74 mikrondan (0.074 mm veya 200 nolu elek) küçük taneli kısmına Hidrometre analiz uygulanır. Islak analizde 200 nolu elekten geçen zeminden belli bir miktar alınarak cam silindir içinde damıtık su ile karıştırılır ve bir süspansiyon (zemin+su karışımı) hazırlanıktan sonra taneler su içinde çökmeye bırakılır (Foto 3.7). Islak analiz hesaplarında Stokes Yasasından yararlanılır. Stokes Yasası, küresel tanelerin bir sıvı içinde çökelme hızını verir (Uzuner, 1998). Zemin daneleri su içinde bir süspansiyon haline getirilirken danelerin birbirine yapışmaması için genellikle bazı kimyasal katkı maddeleri (Sodyum hexametafosfat gibi) kullanmak gerekmektedir. Süspansiyon iyice karıştırıldıktan sonra, çökelmeye bırakılması anından itibaren değişik zaman aralıklarında yoğunluk ölçümleri yapılarak zemin içindeki dane çaplarının dağılımı elde edilmektedir (Özaydın, 1997). Yapılan ölçümler, her zaman sabit sıcaklıkta yapılmalı ve okumalar belirli zaman aralıklarında olmalıdır (Foto 3.8).



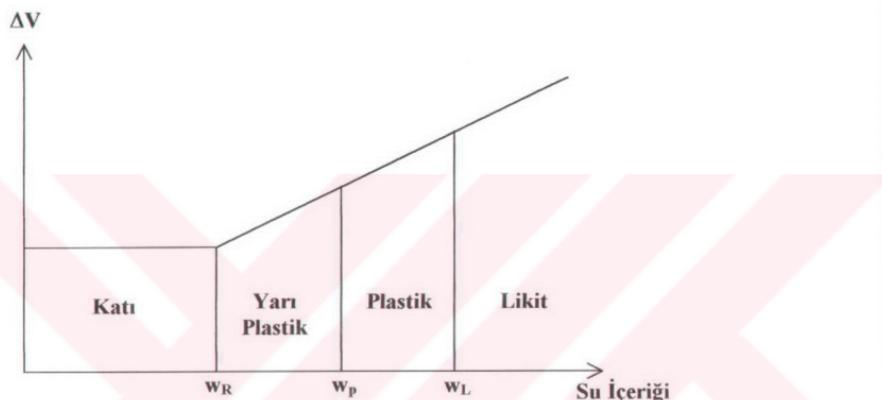
Foto 3.7 Hidrometre deneyine numune hazırlanması



Foto 3.8 Hidrometre deneyi okumasından bir görünüm.

3.2.2.3 Kivam limitlerinin belirlenmesi

Kivam ile kohezyonlu zeminlerde, zeminin sertlik-yumuşaklık durumu belirtilir. Bu durumlarda zeminin su muhtevasına bağlı olan fonksiyonlardır. İnce taneli zeminler, su muhtevalarına göre, çeşitli durumlarda olabilirler. Böyle kuru bir zemine, gittikçe artan miktarda su katıldığında zemin, sırayla su durumlara sahip olur ve hacmi bir miktar artar. Katı durum, yarı katı durum, plastik durum, likit (sıvı) durum (Şekil 3.2).



Likit durumda, zemin bir sıvı gibi yavaşça akabilir. Plastik durumda, kırılma çatlama olmaksızın zemine istenilen şekil kolayca verilebilir. Yarı katı durumda, zemine istenilen şekil zorlukla verilir, zemin çatlar. Katı durumda zemine şekil verilemez, şekil verilmek istendiğinde kırılır. Kivam limitleri olarak bilinen bu su muhtevası değerlerini belirlemek için kullanılan deney yöntemleri Atterberg (1911) tarafından geliştirilmiştir (Uzuner, 1998).

3.2.2.3.1 Likit limit deneyi

Likit limit, zeminin vizkoz bir sıvıdan plastik bir kivama dönüştüğü su muhtevasıdır. Başka bir deyişle plastik ve likit durumları birbirinden ayıran sınır su muhtevasıdır. Likit limitin belirlenmesinde Casagrande tarafından önerilen standart likit limit aleti kullanılır. 40 nolu elekten geçen numuneden 200 gram alınarak saf su kullanılıp, homojen bir hamur

haline gelene kadar, palet bıçağı ile karıştırılır. Homojen hamur haline geçen bu numune 24 saat süreyle oda sıcaklığında desikatörde bekletilir.

Bekletilen bu numunededen bir miktar alınarak likit limit cihazına konur. Üzeri spatula ile düzeltildikten sonra standart oyuk açma bıçağı ile numune ikiye bölünür. Deney aletinin krank kolu saniyede 2 devirlik bir hızla çevrilerek, iki yanda kalan zemin olugun dip kısmında 13 mm boyunca birbirine değene kadar kaldırılıp düşürülür. Değmenin sağlandığı kesimin ucu oluk açma bıçağı ucuyla ve cetvelle ölçülür. Oluktaki bu kapamaya sağlayan düşüş sayısı kaydedilir (TSE 1900). Aynı işlem, başlangıçta hazırlanan numuneye su katarak değişik su muhtevalarında tekrarlanır (Foto 3.9). Deneye tabi tutulan numunelerden bir miktar alınarak su muhtevaları bulunur.

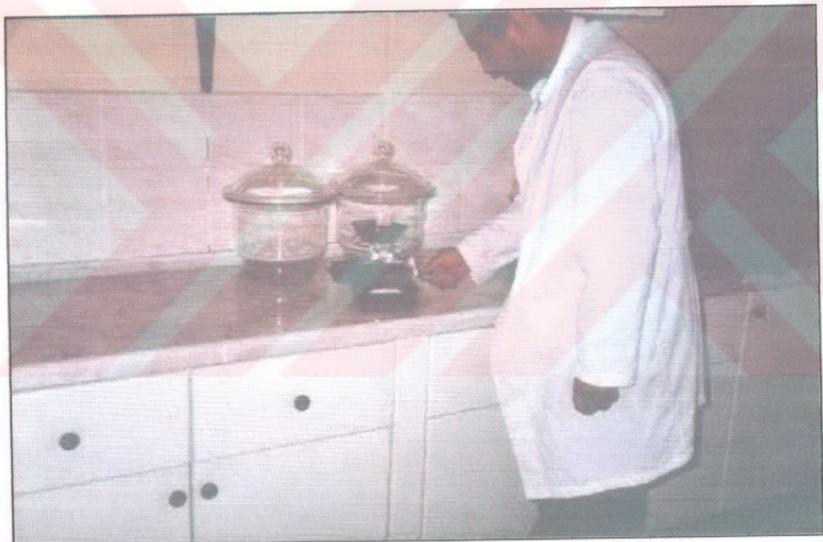


Foto 3.9 Likit limit deney yapılışından bir görünüm.

Deney sonuçları, yatayda vuruş (döndürme) sayıları (N logaritmik), düşeyde su muhtevaları (w) olan bir eksen takımında işaretlenerek, noktalardan yaklaşık bir doğru geçirilir. Bu grafikte 25 vuruşa karşılık gelen su muhtevası o zeminin likit limit değeridir (Uzuner, 1998).

3.2.2.3.2 Plastik limit deneyi

İnce taneli bir zemine, kırılmalara yol açmadan, yoğrularak istenilen şekil verilebiliyorsa o zeminin plastik bir kıvamda olduğu kabul edilmektedir. Zeminin plastik özelliğini koruduğu en düşük su muhtevası ise, plastik limit olarak tanımlanmaktadır (Özaydin, 1997).

40 nolu elekten elenmiş numuneden bir miktar alınarak, saf su ile yoğrulur ve hamur haline getirilir. Bu numuneden bir miktar alınarak, bir cam plaka üzerinde, el ayası ile yuvarlanır. Çapın 3 mm'ye indiği anda kırılmalar görülmüyorsa, bu durumda su içeriği plastik limit değerini verir.

3.2.2.3.3 Plastisite indisi

Plastisite indisi; zeminin plastik davranış gösterdiği su muhtevaları aralığının genişliğini göstermektedir. Likit limit ve plastisite indisinin birlikte değerlendirilmesi zeminin plastisitesinin bir ölçüsü olarak kullanılmaktadır (Özaydin, 1997).

Likit limit ile plastik limit arasında kalan su muhtevalarında zemin plastik davranış gösterdiği için bu iki limitin farkı plastisite indisi (I_p) olarak tanımlanmaktadır:

$$I_p = (W_L - W_p) \quad (3.12)$$

Burada, I_p : Plastisite indisi W_L :Likit limit W_p :Plastik limit ifade etmektedir.

Çizelge 3.1. Plastisite derecesinin plastik indisine göre belirlenmesi (Leonards, 1962)

Plastisite İndisi (%)	Plastisite Derecesi	Kuru Dayanım
0-5	Plastik değil	Çok düşük
5-15	Az plastik	Düşük
15-40	Plastik	Orta
>40	Çok plastik	Yüksek

Çizelge 3.2 Kohezyonlu zeminlerin plastiçite indisine göre sınıflandırılması (Burmister, 1951)

Plastiçite İndisi (%)	Yuvarlandığında en küçük çap (mm)	Plastiçite derecesi	Tanımlama
0	-	Plastik değil	Silt
1-5	6	Önemsiz derecede plastiçiteli	Killi silt
5-10	3	Düşük plastiçiteli	Silt ve kil
10-20	1,5	Orta plastiçiteli	Kil ve silt
20-40	0,8	Yüksek plastiçiteli	Siltli kil
>40	0,4	Çok yüksek plastiçiteli	kil

3.2.2.4 Birleştirilmiş zemin sınıflandırma sistemi

Bu sınıflandırma sisteminde zeminin granülometre eğrisi çizildikten sonra; 200 ve 4 nolu elek'lere ait geçen yüzdeleri, C_u , C_c , w_L ve I_p bilgileri kullanılarak zemin sınıflandırılır. Bu sistemde 200 nolu elek iri taneli (çakıl-kum) ve ince taneli (silt-kil) sınırı oluşturur. Bu eleğe ait % P değerine göre zemin iri ve ince taneli olarak iki kısma ayrılır. Malzemenin % 50'sinden fazlası 200 nolu elek çapından büyük ise zemin iri taneli, malzemenin % 50'sinden fazlası 200 nolu elek çapından küçük ise zemin ince taneli olarak adlandırılır. İri taneli zeminler 4 nolu eleğe ait % P değerine göre kum ve çakıl olarak ikiye ayrılmaktadır. İri malzemenin % 50' sinden fazlası 4 nolu elekten büyükse çakıl, % 50' sinden fazlası 4 nolu elekten küçükse kum olarak adlandırılmaktadır. Ayrıca iri taneli kısmın kendi arasında alt böülümlere ayrılması için C_u , C_c , ve I_p parametreleri kullanılmaktadır.

İnce taneli zeminler (silt ve killer) ise, Casagrande tarafından geliştirilmiş olan plastiçite grafiğinde; yatayda likit limit, düşeyde plastiçite indisini işaretlenerek bulunan noktanın düşüğü bölgeye göre adlandırılır. Bu grafikteki A doğrusu grafik alanını ikiye böler. Üst kısım kil, alt kısım ise silt bölgesidir. Aynı zamanda A doğrusunun altında kalan iki bölgenin her birinde iki olasılık vardır. Deneysel ve kaba gözleme zeminin organik olup olmadığına karar verilebilir. Zemin organik bulunursa O ile başlayan semboller (OL-OH), değilse diğer semboller (ML-MH) zeminin sınıfını gösterir. Yine bu grafikte $w_L = 50\%$ sabit düşey doğrusuda grafik alanını ikiye böler. Sol kısım düşük plastiçiteli sağ kısım ise yüksek plastiçiteli bölgedir.

3.2.3 Serbest basınç deneyi

Serbest basınç deneyinde silindirik bir zemin numunesi yalnızca eksenel doğrultuda yüklemeye tabi tutulmaktadır. Eksenel yük artışları altında meydana gelen numunenin boy kısalması (eksenel şekil değiştirme) ölçümekte ve gerilme-şekil değiştirme eğrileri elde edilmektedir. Eksenel gerilmenin en büyük değeri (veya göçme kabul edilecek şekil değiştirme seviyesine karşılık gelen değeri) zeminin serbest basınç mukavemeti (q_u) değerini vermektedir (Özaydin, 1997).



Foto 3.10 Tek eksenli basınç dayanımı deneyi yapımından bir görünüm

Deney sırasında iki plaka arasında yüze maruz kalan numune belirli süre sonra yükü taşıyamaz duruma gelir ve kırılır. Deney sırasında okunan mikrometre okumaları (Foto 3.10) belirli bir katsayı ile çarpılarak çevrilmiş yük elde edilir. Daha sonra okunan değerlerden kırılma noktası (q_{max}) elde edilir. Kırılma noktası değerinin (q_{max}) kırılma

anındaki alana bölünmesi ile serbest basınç dayanımı (q_u) elde edilir. Serbest basınç dayanımının (q_u) bulunmasında aşağıdaki formüllerden yararlanılır.

$$A_0 = \pi \cdot r^2 \quad (3.13)$$

$$A = \frac{A_0}{1 - \left(\frac{\Delta H}{H_0} \right)} \quad (3.14)$$

$$q_u = \frac{q_{\max}}{A} \quad (3.15)$$

Burada;

H_0 : Başlangıçtaki numune boyu (cm) A_0 : Başlangıçtaki kesit alanı (cm^2)

ΔH : Kırılma anındaki boy kısalması (cm) A : Kırılma anındaki kesit alanı (cm^2)

H : Kırılma anındaki boy (cm) q_{\max} : Kırılma anındaki yük (kg)

q_u : Serbest basınç dayanımı (kg/cm^2)

İfade edilmektedir.

Kohezyonlu zeminler, yukarıdaki formül ve veriler yardımıyla elde edilen serbest basınç mukavemetine göre sınıflandırılırlar. Zeminlerin serbest basınç mukavemetine göre yapılan sınıflandırılması Çizelge 3.3 ve 3.4'de görülmektedir.

Çizelge 3.3. Zeminlerin serbest basınç mukavemetine göre sınıflandırılması
(Uzuner, 1998).

q_u	Kıvam	Anlaşılması
<0.25	Çok yumuşak	Yumruk kolayca girer
0.25-0.5	Yumuşak	Baş parmak kolayca girer
0.5-1	Yumuşak-Orta sert	Baş parmak zorlukla girer
1-2	Orta sert	Baş parmak iz bırakır
2-4	Sert	Baş parmak tırnağı ile çizilebilir
>4	Çok sert	Tırnakla zorlukla çizilebilir

Çizelge 3.4. Kohezyonlu zeminlerin dayanımı (Terzaghi ve Peck, 1967)

Serbest Basınç Dayanımı		Tanım
kg/cm^2	kN/m^2	
0-0.25-0.50	0-25	Çok yumuşak
0.25-0.50	25-50	Yumuşak
0.50-1.00	50-100	Orta
1.00-1.50	100-150	Katı
1.50-2.00	150-200	Çok katı
>2.00	>200	Sert

3.2.4 Üç eksenli basınç deneyi

Üç eksenli basınç deneyinde, değişik eksenel gerilmelere maruz kalan kütelerin kayma dayanımı özellikleri bulunur (Yılmaz, 2000). Zeminlerde kırılma şartı Coulomb genel kayma gerilmesi hipotezi ile verilir. Buna göre zemin dahilindeki herhangi bir düzlem üzerinde σ normal gerilmesi ile τ kayma gerilmesi arasında;

$$\tau_f = c + \sigma \tan\phi \quad (3.16)$$

bağıntısı varsa, o düzleme üzerinde kırılmaya varılmış demektir. Burada τ_f göz önüne alınan düzlemede, mevcut gerilme durumuna göre, doğabilecek kayma mukavemeti (kayma direnci) diğer bir deyimle bu düzlemin taşıyabileceği maksimum kayma gerilmesidir. Denklemde c kohezyon, ϕ kayma mukavemeti açısı olup denklemdeki birinci terim taneler arası kohezyondan ikinci terim ise sürtünmeden kaynaklanmaktadır (Kumbasar ve Kip, 1999). Kayma mukavemeti açısı ϕ sadece tane yüzeyleri arası sürtünmeden kaynaklanan direnci değil, aynı zamanda tanelerin birbirine göre hareketine engel olan kilitlenme etkisini de içeren toplam direnci temsil etmektedir. Kohezyon ise tanelerin birbirini tutma özelliğinden kaynaklanmaktadır (Özaydin, 1997).

Üç eksenli basınç deneyi, gelişmiş bir kayma direnci deneyidir. Deney için silindirik zemin örnekleri kullanılıp örneklerde boy/çap oranı 2/1 dir. Kohezyonlu zeminlerden alınan örselenmemiş silindirik örneğin üzerine, çevreden su girmesini önlemek için ince bir lastik kılıf geçirilir. Hücreye su gönderilerek sabit bir hücre basıncı (hidrostatik basınç, σ_3) uygulanır. Hücre basıncı sabit tutulurken, sabit bir hızla, düşey bir hareket vasıtasi ile gittikçe artan bir düşey yük uygulanarak zemin örneği kırılır. Uygulanan düşey yük, yük halkası ile ölçülür. Zemin örneğinin eksenel boy kısalması bir deformasyon saati ile ölçülür (Foto 3.11). Sadece hücre basıncı varken, zemin örneği her taraftan sabit bir σ_3 basıncına maruzdur. Hücre basıncı sabit tutulurken düşey yük artırıldığında, zemin örneği yanal olarak $\sigma_3 = \sigma_2$ hücre basıncına ve düşey olarak da

$$\sigma_1 = \sigma_3 + \frac{P}{A_f} \quad (3.17)$$

basıncına maruzdur. Burada A_f zemin örneğinin en kesit alanıdır. Deney değişik hücre basınçları altında yapılır. Deneylere ait Mohr daireleri çizilerek, bunların ortak teğeti (zarfi) belirlenir. Burada; σ_1 : Düşey basınç σ_3 : Çevre basıncı

Burada c ve ϕ parametreleri tayin edilir (Uzuner, 1998). Deney esnasında okunan dial okumalar 3.18 de ki formül ile hesap edilmiş yükü çevrilir.

$$\text{Dial okuma} \times \text{Kalibrasyon katsayısı} = \text{Hesap edilmiş yük} \quad (3.18)$$

Yine (Yük/Alan) formülünden gerilme bulunur. Daha sonra bulunan gerilmeler ile % deformasyon – gerilme grafiği çizilir ve bu grafiklerden maksimum düşey yük tespit edilerek hücre basıncı değerleri ile Mohr daireleri çizilir. Bu Mohr dairelerinden teğet çizilerek mukavemet zarfı (göçme zarfı) elde edilmiş olur. Göçme zarfinın kayma gerilme ekseni kestiği nokta okunarak c ve zarfin eğimi okunarak ϕ elde edilir. Burada; σ_1 :Düşey basınç σ_3 : Çevre basıncı A_f :zemin örneğinin en kesit alanıdır.



Foto 3.11 Üç eksenli basınç deneyi yapımından görünüm

3.2.5 Ultrasonik hız deneyi

Sismik dalga hareketi; katı, sıvı ve gaz ortamlarda, dalganın yayılımı sırasında, meydana getirdiği sıkıştırma etkisinin birim zamanda ortaya koyduğu yer değiştirmeye özelliği olarak açıklanır. Yine sismik dalgaları bir noktada başlatılan enerjinin diğer bir noktaya taşınması işlevini gören araçlar olarak tanımlayabiliriz. P dalgaları içerisindeki geçitleri cisimlerin zerrelerini birbirine yaklaştırır veya uzaklaştırırlar. Bu nedenlerden dolayı kompresyon (baskı) dalgaları olarak da isimlendirilirler. P dalgalarının hızı (V_p) yayıldığı ortamın özelliklerine, rigidite ve yoğunluğuna bağlı olarak aşağıdaki eşitlikle açıklanabilir. P dalgalarının hızı sıvı ve gaz gibi gevşek ve hareketli ve moleküler yapıya sahip maddeler içerisinde de geçebilmesidir.

$$V_p = \sqrt{\frac{B + \frac{4}{3}G}{\delta}} \quad (3.19)$$

Yukarıdaki eşitlikten anlaşılabileceği üzere Bulk modülünün sıfır olduğu, cismin şekil değişikliğine karşı direncinin sonra erdiği hallerde bile P dalgalarının hızı belirli bir değer taşır. S dalgaları, hızları P dalgalarına kıyasla daha az olan dalgalar olup yayılma doğrultusuna dik düzlem üzerinde “aşağıya yukarıya” doru tanecik hareketine sahiptirler. S dalgası materyalin elastik şekil değişikliğine karşı gösterdiği dirençle ortaya çıkar, dolayısıyla cismin rigiditesine bağlıdır. Hacim değişikliği olmaksızın, kayma hareketleri sırasında ortaya çıktıklarından, kayma dalgaları veya rotasyon dalgaları olarak da adlandırılırlar. S dalgasının hızı (V_s) aşağıdaki eşitlikle ifade edilebilir.

$$V_s = \sqrt{\frac{G}{\delta}} \quad (3.20)$$

Sıvıların rigiditesi (rigidite; cismin şekil değiştirmeye karşı gösterdiği direnç) sıfır olduğu için, S dalgalarının hızı sıvılarda, sıfıra eşit olmaktadır. Laboratuar deneylerinde sismik dalgaların kristal-sıvı karışımı bir ortamda yavaşladığı, adsorbe olduğu görülmüştür (Mamurekli ve dig., 1996). Burada;

$V_p, V_s = P$ ve S dalgalarının hızı m/sn

G=Dinamik rigidite modülü, Pa

δ =Yoğunluk kg/cm³

B=Bulk modülü (cismin hacim değişikliğine karşı gösterdiği direnç)

Deneylere başlamadan önce ultrasonik hız cihazı kalibre edilmiş, silindirik numunelerin üç kısımları kesici araçlarla mümkün olduğu kadar düzeltilmiştir. Yine numune uçlarına eşit miktarda iletkenliği iyi sağlamak için cihaz ile birlikte verilen yağı sürülmüş olup ayrıca her deney sırasında ultrasonik cihazın problemlerine eşit miktarda yük uygulanmaya çalışılmıştır.

Ultrasonik hız ölçümleri, Controls firmasına ait 54 kHz lik vericisi ve alıcısı olan 58 E 48 modeli cihaz ile yapılmıştır. Cihaz sadece P-dalga hızını ölçmektedir.

Bu deney; ultrasonik P dalga hızlarının zeminin çeşitli su muhtevalarında ilerleme hızının tayini amacıyla yapılmıştır. Boyuna dalga hızı aşağıdaki formül yardımıyla bulunur.

$$V_p = \frac{L}{t} \text{ (m/sn)} \quad (3.21)$$

Burada;

V_p : Ultrasonik P dalga hızı (m/sn)

L : Numunenin boyu (m)

t : P dalga hızının numuneden geçiş süresi (s)

Çapları ve boyları belli olan numune uçları, yağlanarak Foto 3.12'de görüldüğü gibi ultrasonik deney aletinin metalden yapılmış alıcı-verici kafaları arasına yerleştirilip elastik dalganın numuneden geçiş süresi mikro saniye cinsinden ölçülmüştür.

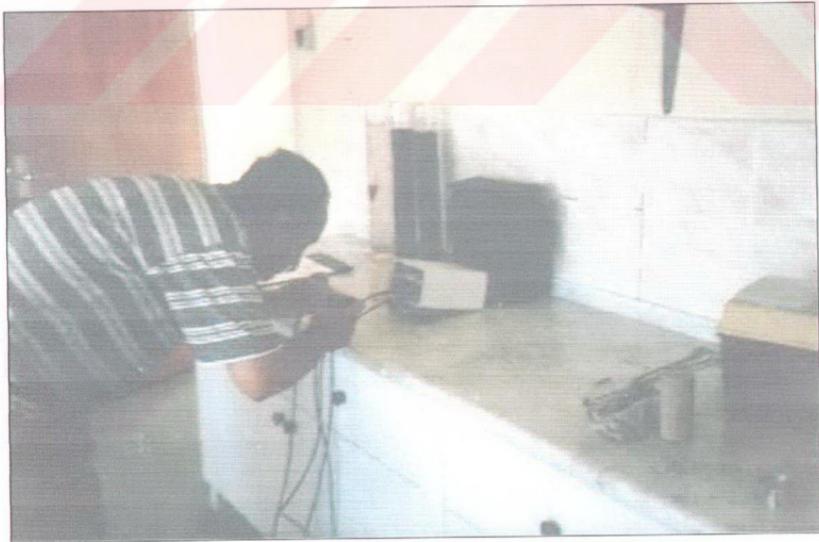


Foto 3.12 Ultrasonik hız deneyi yapımından bir görünüm

3.3 Büro Çalışmaları

Büro çalışmaları, arazi ve laboratuar çalışmalarından önce başlatılmış ve tüm tez çalışmasının sonuna kadar sürdürülmüştür. Çalışma konusu ile ilgili rapor, derleme, yayın, makale ve diğer bilimsel çalışmalar araştırılmıştır. Yapılan deneylerle ilgili TSE standartları incelenmiştir. Deney sonuçları Excel programını kullanılarak regresyon analizi yardımıyla değerlendirilmiştir.

Bu çalışmalar sonucunda tez yazımı Niğde Üniversitesi Fen Bilimleri Enstitüsü tez yazım kılavuzunda belirtilen kurallara uygun olarak gerçekleştirilmiştir.

BÖLÜM IV

BULGULAR

4.1 Numunelerin Temel Fiziksel Özellikleri

Numunelerin temel fiziksel özellikleri laboratuar deneyleri ve bilimsel çalışmalarla ortaya konmuş bağıntılar yardımıyla tespit edilmiştir. Numunelerin temel fiziksel özelliklerinden, doygun birim hacim ağırlık (γ_d), boşluk oranı (e), porozite (n) ve doygunluk derecesi laboratuar deney sonuçları alınarak, çeşitli bağıntılar yardımıyla bulunmuştur.

Araziden; 38 mm. çapında 76 mm. boyunda silindirik tüplerle örselenmemiş numuneler alınmış, alınan bu numunelerin doğal birim hacim ağırlığı (γ_n), kuru birim hacim ağırlığı (γ_k), tane birim hacim ağırlığı (γ_s), su ağırlığı ve hacmi (W_s, V_s) ve su muhtevası (w) laboratuar deneyleri ile bulunmuştur.

Tüplerden çıkarılan numuneler 0.01 gr. hassasiyette tartıldıktan ve hacmi hesap edildikten sonra bağıntı 3.1. yardımıyla, numunelerin doğal birim hacim ağırlığı bulunmuştur. Doğal birim hacim ağırlığı hesaplanan numuneler, 24 saat etüvde kurutulduktan sonra bağıntı (3.2) yardımıyla zeminin kuru birim hacim ağırlığı bulunmuştur.

Tane birim hacim ağırlığı ise Bölüm 3 de anlatılan piknometre deneyi sonucuna göre bağıntı (3.3) ve (3.4) kullanılarak bulunmuştur. Numunelerin doygun birim hacim ağırlığı bağıntı (3.5) ve (3.6) kullanılarak bulunmuştur. Laboratuar deney sonuçları ve 3.7. bağıntısı kullanılarak boşluk oranı (e), (3.8) bağıntısı kullanılarak prozite (n), 3.9. bağıntısı kullanılarak su muhtevası (w) ve (3.10) bağıntısı kullanılarak da numunelerin doygunluk derecesi (S_r) bulunmuştur.

Numunelerin temel fiziksel özellikleri, birkaç deney yapılarak ortalamaları alınmış ve sekiz ayrı yerden alınan numunelerin fiziksel özellikleri detaylı olarak Ek-A'da sunulmuştur. Fiziksel özelliklerin özeti ise Çizelge 4.1.de verilmiştir.

Çizelge 4.1. Numunelerin temel fiziksel özellikler

Num No	Simge	Doğal Birim Hacim Ağırlığı (γ_n)	Kuru Birim Hacim Ağırlığı (γ_d)	Doygun Birim Hacim Ağırlığı (γ_s)	Tane Birim Hacim Ağırlığı (γ_t)	Boşluk Oranı (e)	Porozite (n)	Su Muh. (w)	Doy. Derecesi (S.)
		Birim	gr/cm ³	gr/cm ³	gr/cm ³				
1		1.820	1.470	1.920	2.690	82.44	45.17	23.69	77.47
2		1.360	0.685	1.415	2.530	267.00	72.77	94.47	87.89
3		1.558	1.080	1.600	2.260	108.50	52.09	47.50	98.73
4		1.883	1.515	1.975	2.800	84.13	45.69	22.01	73.27
5		1.777	1.335	1.840	2.720	103.00	50.86	33.30	87.41
6		1.966	1.662	2.020	2.620	61.00	36.35	18.37	84.09
7		1.863	1.498	1.905	2.530	68.32	40.58	22.07	81.74
8		2.016	1.645	2.033	2.700	63.35	38.56	18.55	79.83

4.2 Numunelerin Sınıflandırılması

Birleştirilmiş zemin sınıflandırma sistemi şimdije kadar önerilmiş bir çok sınıflama sistemi içinde değişik mühendislik uygulamaları için en yaygın kabul göreni olmuştur (Şekercioğlu, 2002). Numunelerin sınıflandırılması için elek analizi, hidrometre analizi ve zeminin kivam limitleri bulunmuştur. Elde edilen bu verilerden numuneler birleştirilmiş zemin sınıflamasına göre sınıflandırılmıştır.

4.2.1 Elek analizi

Araziden alınan numuneleri sınıflandırmak amacıyla laboratuarda elek analizi yapılmıştır. Elek analizinde 100 gr. numune deneye tabi tutulmuştur. Elek analizi ıslak olarak yapılmış olup sarsma makinesi ile eleme gerçekleştirilmiştir. Bu işlemde sırayla üstten alta doğru 25 mm, 16 mm, 8mm, 4 mm, 2 mm, 0.5 mm, 0.250 mm, 0.125 mm ve 0.74 mm lik toplam sekiz adet elek kullanılmıştır. Eleme sonunda her elek üstünde kalan numune alınarak etüvde kurutulduktan sonra 0.01 gr hassasiyetli terazide ölçülmüş ve her bir elek için geçen (%P) miktarı 3.11 formülü ile hesaplanmıştır. Daha sonra eleklerden geçen yüzde miktarlar ve tane çapı değerleri kullanılarak granülometre eğrileri çizilmiştir. Sekiz ayrı birimin elek analizi ve granülometre eğrileri EK-B'de sunulmuştur.

4.2.2 Hidrometre analizi

Hidrometre analizi için 100 gr. numune kullanılmıştır. Burada numunenin 74 mikrondan (0.074 mm veya 200 nolu elekten geçen) küçük taneli kısmı için hidrometre analizi uygulanmıştır. Deneylerdeki menisküs düzeltmesi 1 olarak alınmıştır. Deneyin yapılışı sırasında tanelerin birbirine yapışmaması için süspansiyona Sodyum hexametafosfat ilave edilmiştir. Okumalar standartlarda belirtilen zaman aralıklarında yapılmıştır. Hidrometre yöntemiyle elde edilen sonuçlar EK-C'de verilmiştir. Ayrıca elek analizi ve hidrometre analizleri birleştirilerek elde edilen grafikler de EK-D'de yer almaktadır.

4.2.3 Numunelerin kıvam limitleri (Atterberg limitleri)

Araziden alınmış sekiz ayrı birimin kıvam limitleri laboratuar deneyleri ile bulunmuştur. Deneyler, T.S.E. standartlarında belirlenmiş olan kriterler doğrultusunda yapılmıştır. Bu deneylerde örselenmiş numuneler kullanılmıştır.

4.2.3.1 Likit limit değerleri (L_L veya W_L)

Likit limitin bulunmasında Casagrande tarafından geliştirilmiş olan deney aleti kullanılmıştır. 400 mikronluk elekten geçen numuneden 200 gram alınarak saf su ile hamur haline getirilmiştir. Hamur haline getirilen numuneler 24 saat süreyle desikatörde bekletildikten sonra deneye tabi tutulmuştur. Aynı numuneden çeşitli su muhtevalarında deneyler yapılmış, deneyi yapılan numunelerin daha sonra su muhtevaları bulunmuştur. Sekiz ayrı birimden alınan numunelerin likit limitleri ve grafikleri EK-E'de sunulmakta olup, yine bu numunelerin likit limit değerleri aşağıdaki Çizelge 4.2'de görülmektedir.

Çizelge 4.2. Numunelerin deney sonucu elde edilen likit limit değerleri

DENEY	1	2	3	4	5	6	7	8
Likit Limit	24.42	74.89	51.50	9.92	42.70	25.58	42.70	24.20

4.2.3.2 Plastik limit (P_L veya W_P)

400 mikronluk elekten geçen numuneden bir miktar alınarak saf su ile karıştırılıp hamur haline getirilmiştir. Hamur haline getirilen numuneden bir miktar alınarak cam bir plaka üzerinde çapı 3 mm'ye gelinceye kadar el ayası ile yuvarlanmıştır. Numunede çatlayıp

dağılmalar görülünceye kadar işlem sürdürülülmüştür. Deneye tabi tutulan bu numunelerin su muhtevaları bulunmuştur (Çizelge 4.3).

Çizelge 4.3 Numunelerin deney sonucu elde edilen plastik limit değerleri

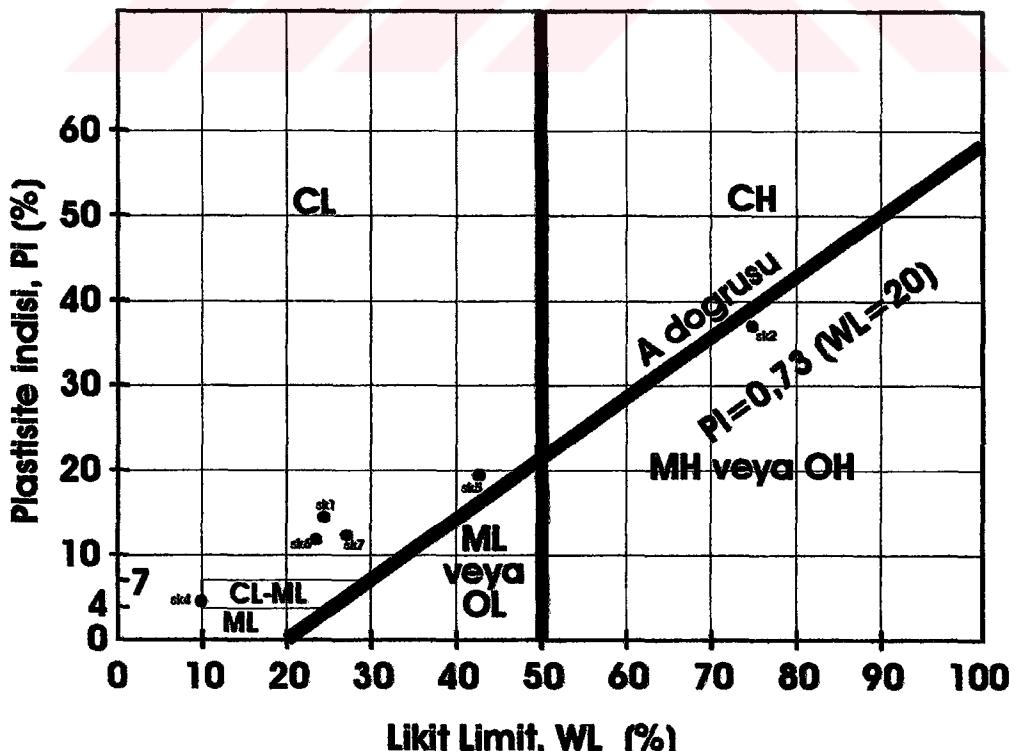
DENEY	1	2	3	4	5	6	7	8
Plastik Limit	10.10	38.02	25.17	5.50	23.37	11.89	23.37	12.17

4.2.3.3 Plastisite indis (P_I veya I_P)

Deney sonucu bulunan likit limit ile plastik limit değerlerine göre 3.12'de belirtilen bağıntı kullanılarak numunelerin plastisite indisleri bulunmuştur (Çizelge 4.4). Ayrıca killi-siltli zeminlerin Casagrande plastisite kartındaki yeri şekil 4.1'de gösterilmiştir. Zeminlerin plastisite değerlerine göre Leonardi ve Burmister'in yaptığı sınıflama çizelge 4.5'de verilmiştir.

Çizelge 4.4 Numunelerin plastisite indisleri değerleri

DENEY	1	2	3	4	5	6	7	8
Plastisite İndisi	14.32	36.87	26.33	4.40	19.33	11.69	19.33	12.03



Şekil 4.1 Numunelerin Casagrande plastisite kartında gösterimi

Çizelge 4.5 Numunelerin Leonards ve Burmister'e göre plastisite değerleri

Numune No	Plastisite İndisi PI	Plastisite Derecesi	
		Leonards (1962)'e göre	Burmister (1951)'e göre
1	14.32	Az plastik	Orta plastisiteli
2	36.87	Plastik	Yüksek plastisiteli
3	26.33	Plastik	Yüksek plastisiteli
4	4.40	Plastik değil	Önemsiz derecede plas.
5	19.33	Plastik	Orta plastisiteli
6	11.69	Az plastik	Orta plastisiteli
7	12.20	Az plastik	Orta plastisiteli
8	12.03	Az plastik	Orta plastisiteli

4.2.4 Numunelerin sınıflandırılması

Numuneler, birleştirilmiş zemin sınıflandırma sistemine (USCS) göre sınıflandırılmıştır.

Yapılan sınıflandırma sonuçları Çizelge 4.6'da görülmektedir.

Çizelge 4.6. Numunelerin Birleştirilmiş Zemin sınıflandırılması

Numune No	Grup Sembolu	Tipik İsimler
1	CL	İnorganik Killer
2	MH/OH	İnorganik Silt/Plastisiteli Killer
3	SC	Kötü derecelenmiş kum kıl karışımı
4	CL/ML	İnorganik Killer/İnorganik silt
5	CL	İnorganik Killer
6	CL	İnorganik Killer
7	CL	İnorganik Killer
8	SC	Kötü derecelenmiş kum kıl karışımı

4.3 Serbest Basınç Deneyi

Araziden alınmış olan örselenmemiş numunelerin tek ekseni yük altında serbest basınç dayanımları bulunmuştur. Serbest basınç deneyinde 76.00 mm boyunda, 38.00 mm çapında örselenmemiş numuneler kullanılmıştır. Serbest Basınç deneyinde 0.5 oranında artan yüzde deformasyon ve 0.4 mm'lik boy kısalmasına karşılık gelen yük değerleri okunarak kaydedilmiştir. Sekiz ayrı birimden alınan numunelerin tek ekseni basınç deney sonuçları Ek-F'de sunulmuştur. Deney için sekiz ayrı birimden alınmış örselenmemiş numuneler kullanılmış olup elde edilen serbest basınç dayanımı ve zeminlerin kıvam tamları Çizelge 4.7'de gösterilmiştir

Çizelge 4.7. Numunelerin serbest basınç dayanımı ve kıvam tanımı

Numune No	Serbest Basınç Dayanımı (q_u)	Numunenin Kıvam Tanımı
1	1.17	Orta-Sert
2	0.39	Yumuşak Zemin
3	0.81	Orta-Sert
4	0.71	Yumuşak-Orta sert
5	0.78	Yumuşak-Orta-Sert
6	3.09	Sert Zemin
7	0.93	Yumuşak-Orta-Sert
8	1.43	Orta-Sert

4.4 Üç Eksenli Basınç Deneyi

Deneye tabi tutulan tüm numunelerin çapı 38.00 mm boyu ise 76.00 mm' dir. Deneyler 0.5 bar, 1 bar ve 2 barlık hücre basınçları ve 0.8 mm'lik boy kısalması hızında yapılmıştır. Elde edilen veri ve hesaplamalardan 0.5 bar, 1 bar ve 2 barlık hücre basınçlarındaki gerilmeler bulunmuş, bulunan bu gerilmeler ve % deformasyon parametreleri ile deformasyon-gerilme grafikleri çizilmiştir. Sekiz birimden alınan numunelerin üç eksenli basınç deneyinde, okumalar, hesaplar ve deformasyon - gerilme grafikleri Ek-G'de sunulmuştur. Daha sonra deformasyon-gerilme grafiklerinden maksimum düşey yükler bulunmuştur. Elde edilen bu veri ve hücre basınçları ile Mohr daireleri çizilmiştir. Mohr dairelerinden kayma gerilmesi eksenlerine tegetler çizilerek c ve ϕ tespit edilmiştir. Bulunan bu değerler (c ve ϕ) ve Mohr daireleri EK-H'da sunulmuştur.

Çizelge 4.8 Üç eksenli basınç deneyinde elde edilen sonuçlar

Numune No	Deney hızı (mm/sn)	Maksimum düşey yük (σ_1)			İçsel sürtünme açısı (ϕ)	Kohezyon (c)		
		Hücre basıncı σ_2, σ_3						
		0.5 bar	1 bar	2 bar				
1	0.8	1.60	-	2	15.00	0.43		
2	0.8	1.20	2.00	-	12.50	0.15		
3	0.8	-	3.25	6.10	30.96	0.22		
4	0.8	1.90	-	2.30	14.03	0.68		
5	0.8	-	2.80	5.10	23.20	0.21		
6	0.8	-	5.5	6.80	21.80	1.15		
7	0.8	2.80	3.40	2.45	7.12	0.94		
8	0.8	1.25	-	4.70	23.84	0.23		

4.5 Ultrasonik Hızın Su İçeriği İle Değişimi

Deneyler araziden örselenmemiş olarak alınan, 50 mm çapında ve yaklaşık 100 mm boyundaki numuneler üzerinde yapılmıştır. Numunelerin, ilk önce doğal su, daha sonra azalan su muhtevalarında ve en son olarak da kuru hallerinde ultrasonik hız ölçümleri yapılmıştır. Her birim için toplam 6-11 adet deney yapılmıştır.

Deney aletinde bir verici ve bir alıcıdan oluşan bir çevirgeç (transduser) bulunmakta ve yükselticiden gelen iki kablo örneğin her iki ucuna temas ettirilen çevirgeçlere takılır. Numune yüzeyleri ile gönderici ve alıcı (çevirgeç) arasındaki temasın arttırılarak boşluk kalmasını önlemek amacıyla numunenin her iki ucuna vazelin veya gress yağı sürüldür. Numunelere değişik su muhtevalarında sinyal gönderilerek P dalga hızının örnekten geçiş süresi okunmuştur. Daha sonra numunenin standart boyu metreye, göstergede okunan mikrosaniyelik hız saniyeye çevrilerek 3.19 bağıntısı yardımıyla P-dalga hızı bulunmuştur. Numunelerin değişik su muhtevalarında yapılan ultrasonik hız ölçümünün su içeriği ile değişimi Çizelge 4.9'da görülmektedir. Sekiz ayrı yerden alınan örneklerin çeşitli su muhtevalarında yapılan ultrasonik hız ölçüm değerleri EK-I'da sunulmaktadır.

Çizelge 4.9. Ultrasonik hızın su içeriği ile değişimi

1		2		3		4	
Su İçeriği (%w)	P-dalga hızı V(m/sn)	Su İçeriği (%w)	P-dalga hızı V(m/sn)	Su İçeriği (%w)	P-dalga hızı V(m/sn)	Su İçeriği (%w)	P-dalga hızı V(m/sn)
23.70	477.9	94.15	208.2	47.50	563.0	18.20	619.4
20.00	524.0	66.40	321.6	39.80	595.2	16.00	807.0
16.95	607.0	38.90	400.3	31.60	696.9	13.80	903.0
12.27	656.0	25.00	437.3	19.00	770.0	12.10	960.0
7.40	862.0	21.90	473.4	10.70	833.0	9.70	1008.0
2.90	940.0	11.10	502.4	7.50	969.5	6.90	1085.6
0.00	1023.1	6.40	547.9	0.00	1207.6	5.40	1166.7
		0.00	636.6			3.90	1203.6
						3.20	1279.4
						0.00	1478.2

Çizelge 4.9. Ultrasonik hızın su içeriği ile değişimi tablosu devamı

5		6		7		8	
Su İçeriği (%w)	P-dalga hızı V(m/sn)	Su İçeriği (%w)	P-dalga hızı V(m/sn)	Su İçeriği (%w)	P-dalga hızı V(m/sn)	Su İçeriği (%w)	P-dalga hızı V(m/sn)
31.60	540.0	17.90	1080.00	22.00	762.20	18.12	786.90
28.20	601.3	14.40	1120.00	14.00	880.00	15.30	864.00
25.00	682.6	11.38	1175.00	12.10	957.00	13.50	875.00
17.60	707.8	10.60	1237.20	10.20	1000.00	11.50	963.70
15.6	782.0	10.30	1282.40	8.40	1061.00	10.10	1020.50
9.70	828.0	8.72	1417.10	6.50	1103.90	8.40	1065.50
4.00	938.0	7.24	1492.50	3.60	1160.50	5.70	1130.50
0.00	1107.8	4.69	1502.10	2.20	1172.30	4.40	1138.60
		0.00	1855.80	0.50	1207.70	2.80	1184.30
				0.00	1245.20	2.20	1186.00
						0.00	1369.40

4.6 Deney ve Analiz Sonucu Bulunan Değerler

Numunelerin elde edilen bütün deney ve analiz değerlerinin özeti Çizelge 4.10'da gösterilmiştir.

Cizelge 4.10. Numunelerin bütün deney ve analiz değerleri

Num. No	İndeks Özellikleri						Atterberg Limitleri				Mekanik Özellikler				
	Doğal birim hacim ağırlığı (γ_n) (gr/cm ³)	Kuru birim hacim ağırlığı (γ_k) (gr/cm ³)	Doygun birim hacim ağırlığı (γ_d) (gr/cm ³)	Tane birim hacim ağırlığı (γ_s) (gr/cm ³)	Böşluk oranı (e) (%)	Porozite (n) (%)	Su İçeriği (w) (%)	Doygunluk derecesi (Sr) (%)	Likit limit (L_L)	Plastik limit (P_L)	Plastişite indisi (P_I)	Serbest basınç direnci (q_u) (kg/cm ²)	Kohezyon (c) (kg/cm ²)	İçsel sürt. Açısı (ϕ)°	Doğal P-dalgası hızı (m/sn)
1	1.82	1.47	1.92	2.69	82.44	45.17	23.69	77.47	24.42	10.1	14.32	1.17	0.43	15	477.9
2	1.36	0.69	1.42	2.53	267	72.77	94.47	87.89	74.89	38.02	36.87	0.39	0.15	12.5	208.2
3	1.56	1.08	1.60	2.26	108.5	52.09	47.50	98.73	51.5	25.17	26.33	0.81	0.22	31	563.3
4	1.88	1.52	1.98	2.80	84.13	45.69	22.01	73.27	9.92	5.5	4.4	0.72	0.68	14	619.4
5	1.78	1.33	1.84	2.72	103	50.86	33.30	87.41	42.7	23.37	19.33	0.78	0.21	23.2	542.1
6	1.97	1.66	2.02	2.62	61	36.35	18.37	84.09	23.58	11.89	11.69	3.09	1.15	21.8	1080.0
7	1.86	1.50	1.90	2.53	68.32	40.58	22.07	81.74	27.20	15.00	12.20	0.93	0.94	7.12	762.6
8	2.02	1.65	2.03	2.70	63.35	38.56	18.55	79.83	24.2	12.17	12.03	1.43	0.23	23.84	786.9

BÖLÜM V

İSTATİSTİK ANALİZ

Laboratuarda yapılan deney sonuçları regresyon (eğri ya da doğru formülünü en küçük kareler yöntemine göre bulma işlemi) analizi yardımcıyla değerlendirilmiştir. Parametreler arasındaki ilişkilerin grafikleri çizilmiş, regresyon denklemi elde edilmiş ve korelasyon katsayıları (iki değişken arasında ilişki olup olmadığını varsa ilişkinin derecesini belirten bir katsayıdır) bulunmuştur.

İki veya daha fazla değişkenli serilerde değişkenler arasındaki ilişkinin şeklini, yönünü ve kuvvetini incelemek regresyon ve korelasyon analizleri ve benzer çok değişkenli analiz yöntemleri ile mümkün olmaktadır. Bu değişkenler arasındaki ilişkiler de regresyon ve korelasyon analizleri gibi yöntemlerle incelenmektedir (Temur, 1997). İki değişken arasındaki bağıntının derecesi korelasyon ile incelenir. Aralarında korelasyon bulunan değişkenlerin hangi bağıntı ile birbirlerine bağlı olarak değiştığını bulmaya da regresyon analizi adı verilir (Koç, 1994). Regresyon eğrisinin bulunması en küçük kareler metoduna göre yapılmıştır. Değişkenler arasındaki ilişkiyi en iyi ifade eden denklem en küçük kareler metodu ile bulunan denklemdir. Buna göre serpilme diyagramındaki noktaların doğruya olan dik uzaklıklarının karelerinin toplamı minimumdur ve buna “en küçük kareler doğrusu” denir (Temur, 1997). Bu metotla noktalara uyan en yakın eğri elde edilir. Çizilen eğri ile hakiki noktaların aralarındaki farkların karelerinin toplamının en küçük olamsı istenir. Bu metoda da en küçük kareler metodu denir (Koç, 1994).

Rastgele değişkenler arasındaki ilişkinin var olup olmadığını ve bu ilişkinin şeklini belirlemek için yapılan analize korelasyon analizi denir. Verilen X değerlerinin doğru denkleminde yerine konulmasıyla, tahmin hatası bulunur. Regresyon doğrusu ile yapılan tahminlerin doğruluğu korelasyon katsayısı ile kararlaştırılır (Koç, 1994). Bu katsayı 1 ile -1 arasında değişir. Hesaplanması farklı metod ve formüller bulunmaktadır. Çok hassas bir değerlendirme olmasa da korelasyon katsayısına göre iki değişkenin arasındaki ilişkinin (Tablo 5.1) kuvvetinden bahsetmek mümkündür (Temur, 1997).

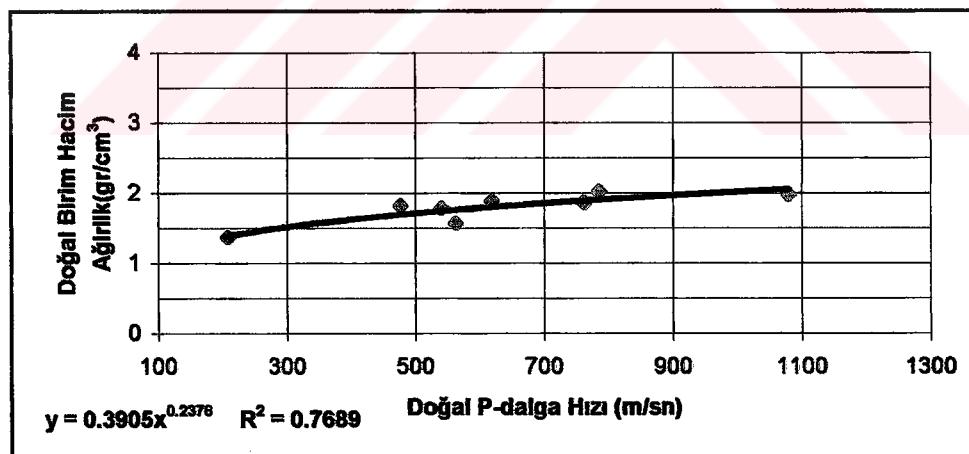
Çizelge 5.1 Korelasyon katsayısına göre değişkenler arasındaki ilişkinin kuvvet derecesi
(Temur, 1997)

Korelasyon Katsayısı	Değişkenler Arasındaki İlişkinin Kuvvet Derecesi
-0.299 - 0.300	Korelasyon ilişkisi yok
0.301 - 0.450	Çok zayıf pozitif korelasyon
0.451 – 0.600	Zayıf pozitif korelasyon
0.601 – 0.850	Kuvvetli pozitif korelasyon
0.851 – 1.000	Çok kuvvetli pozitif korelasyon

5.1 P-dalga Hızı İle Fiziksel Özellikler, Mekanik Özellikler ve Kivam Limitleri Arasındaki İlişkiler

a) P-dalga hızı-doğal birim hacim ağırlığı ilişkisi

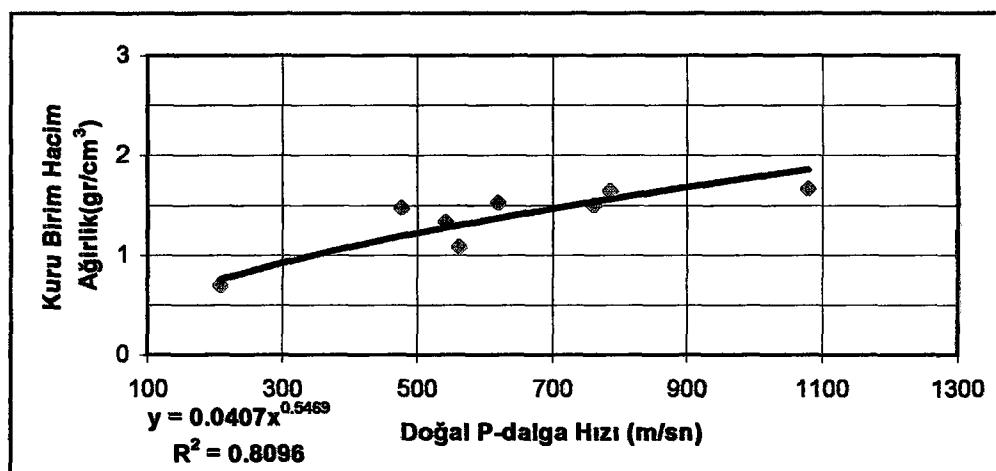
P-dalga hızı ile doğal birim hacim ağırlığı arasında üssel bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.1'de gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.88'dir.



Şekil 5.1 P-dalga hızı ile doğal birim hacim ağırlık grafiği

b) P-dalga hızı-kuru birim hacim ağırlığı ilişkisi

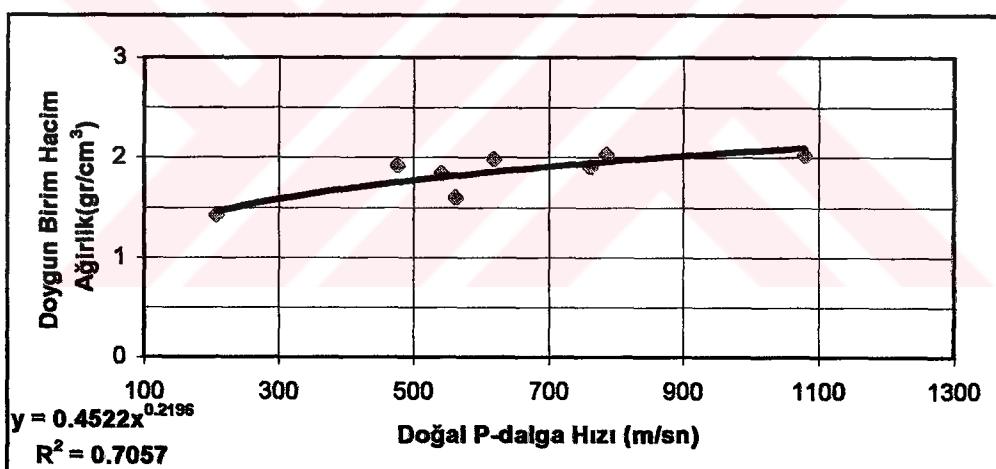
P-dalga hızı ile kuru birim hacim ağırlığı arasında üssel bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.2'de gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.90'dır.



Şekil 5.2 P-dalga hızı ile kuru birim hacim ağırlık grafiği

c) P-dalga hızı-doygun birim hacim ağırlığı ilişkisi

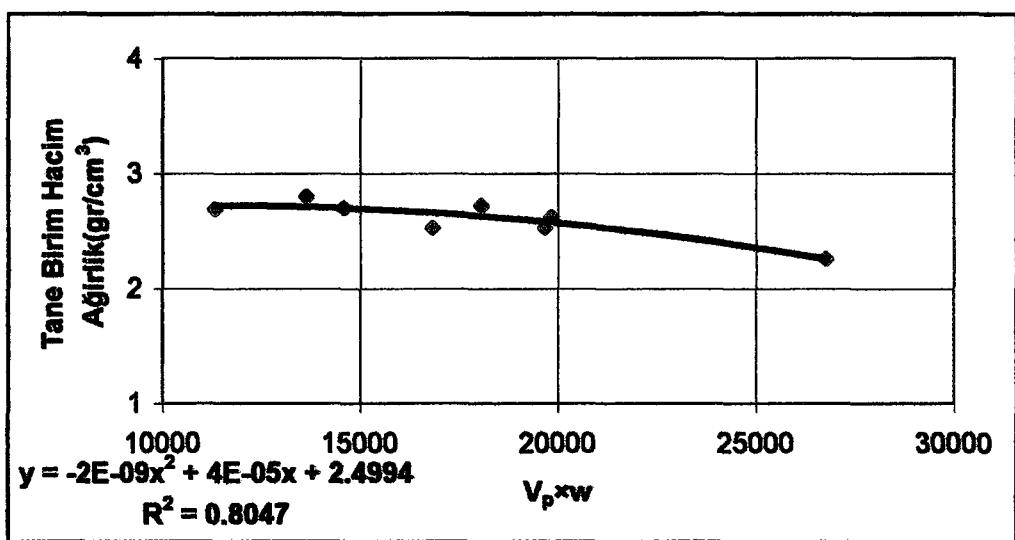
P-dalga hızı ile doygun birim hacim ağırlığı arasında üssel bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.3'te gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.84'dür.



Şekil 5.3 P-dalga hızı ile doygun birim hacim ağırlık grafiği

d) P-dalga hızı-tane birim hacim ağırlığı ilişkisi

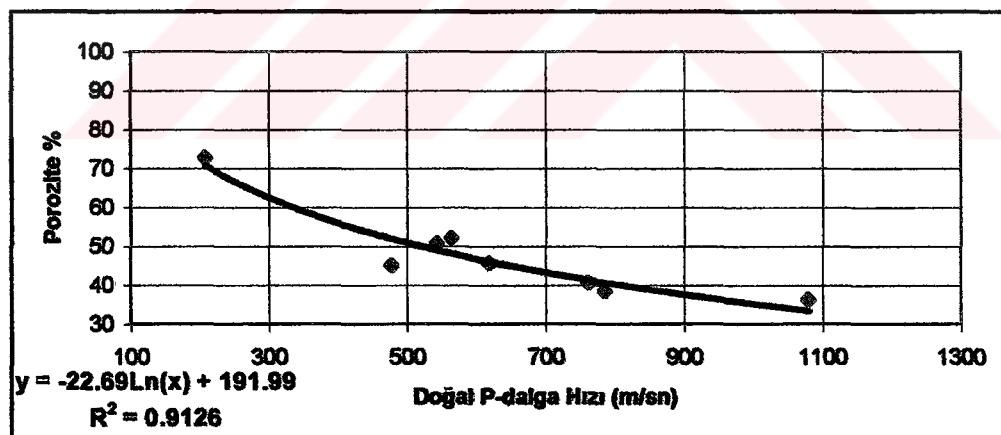
Numunelerin P-dalga hız değerleri ile su muhteva değerleri çarpma işlemine tabi tutulmuş bulunan yeni değerler ile tane birim hacim ağırlığı arasında bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.4'te gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.90'dır.



Şekil 5.4 P-dalga hızı ile tane birim hacim ağırlık grafiği

e) P-dalga hızı-porozite ilişkisi

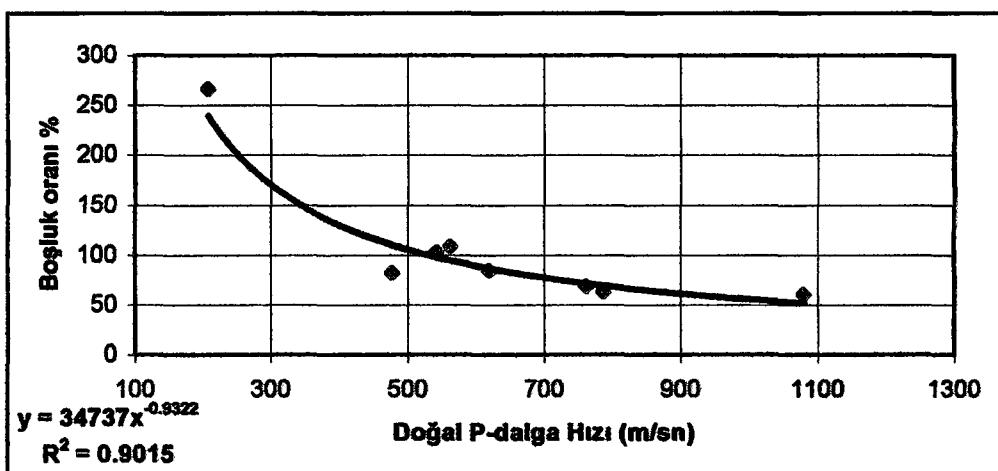
P-dalga hızı ile porozite arasında logaritmik bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.5'te gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.95'tir.



Şekil 5.5 P-dalga hızı ile porozite grafiği

f) P-dalga hızı-boşluk oranı ilişkisi

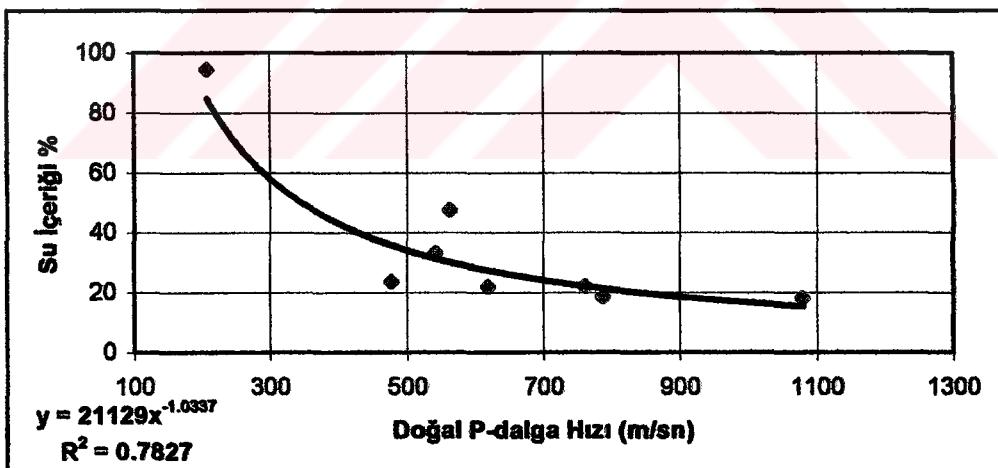
P-dalga hızı ile boşluk oranı arasında üssel bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.6'da gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.95'tir.



Şekil 5.6 P-dalga hızı ile boşluk oranı grafiği

g) P-dalga hızı-su içeriği ilişkisi

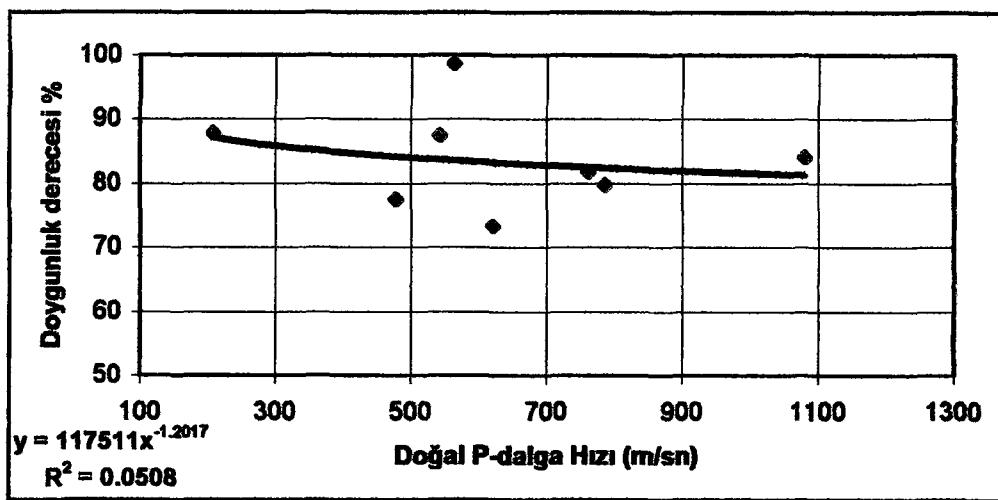
P-dalga hızı ile su içeriği arasında üssel bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.7'de gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.88'tir.



Şekil 5.7 P-dalga hızı ile su içeriği grafiği

h) P-dalga hızı-doygunluk derecesi ilişkisi

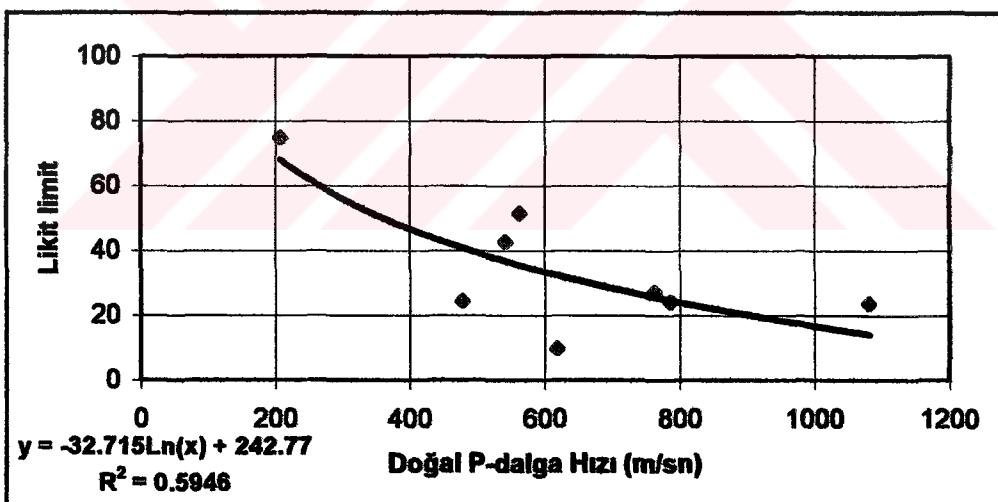
Numunelerin P-dalga hızı ile doygunluk derecesi arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş ancak bu iki parametre arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafik Şekil 5.8'de gösterilmiştir.



Şekil 5.8 P-dalga hızı ile doygunluk derecesi grafiği

i) P-dalga hızı-likit limit ilişkisi

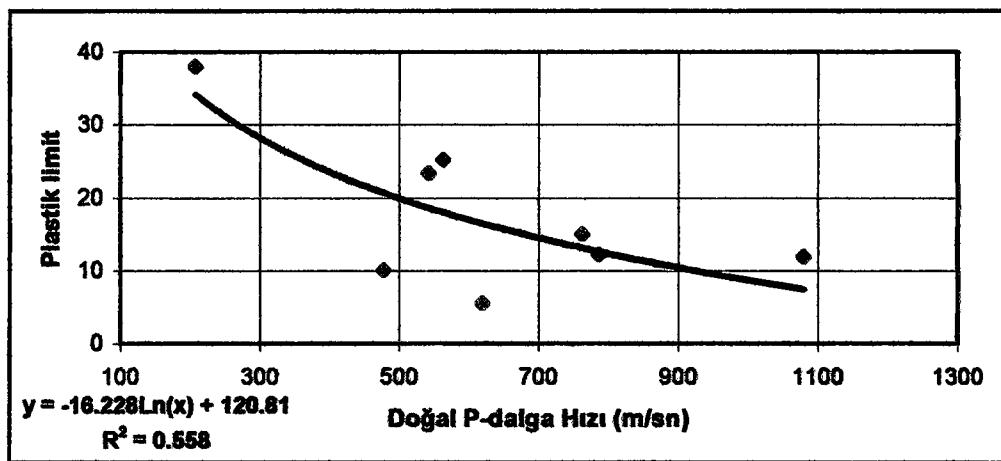
P-dalga hızı ile likit limit arasında logaritmik bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.9'da gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.77'dir.



Şekil 5.9 P-dalga hızı ile likit limit grafiği

j) P-dalga hızı-plastik limit ilişkisi

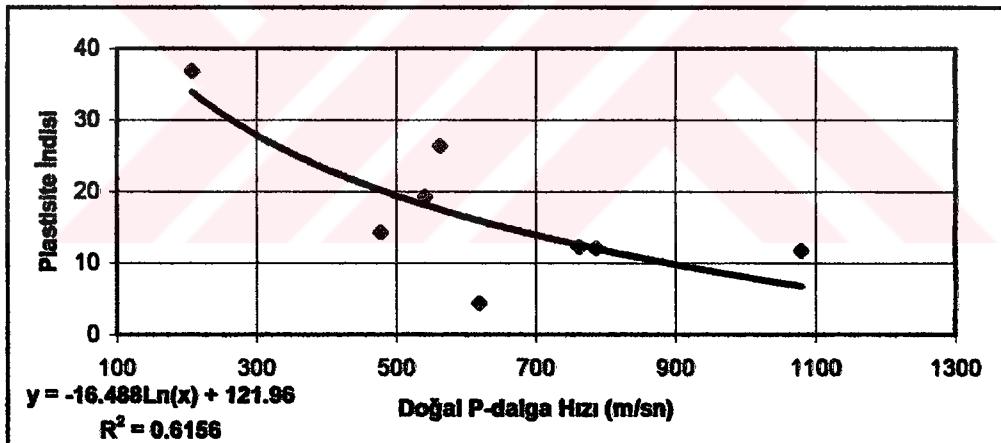
P-dalga hızı ile plastik limit arasında logaritmik bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.10'da gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.75'tir.



Şekil 5.10 P-dalga hızı ile plastik limit grafiği

k) P-dalga hızı-plastisite indisi ilişkisi

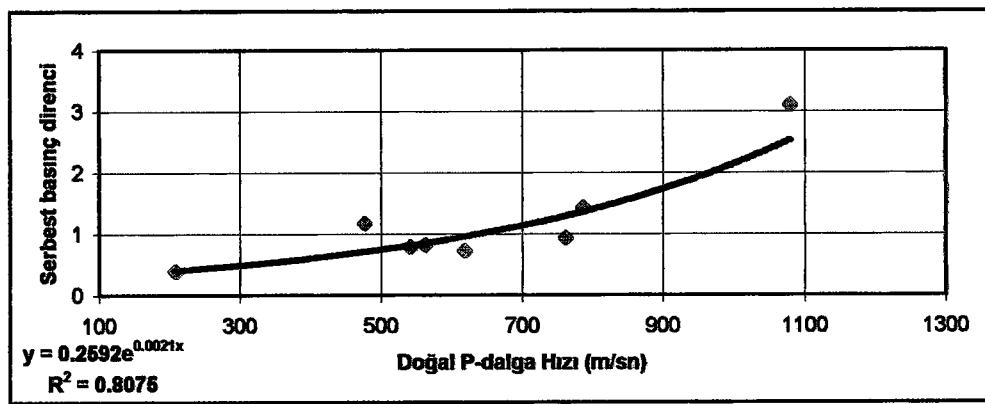
P-dalga hızı ile plastisite indisi arasında logaritmik bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.11'de gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.78'dir.



Şekil 5.11 P-dalga hızı ile plastisite indisi grafiği

l) P-dalga hızı-serbest basınç ilişkisi

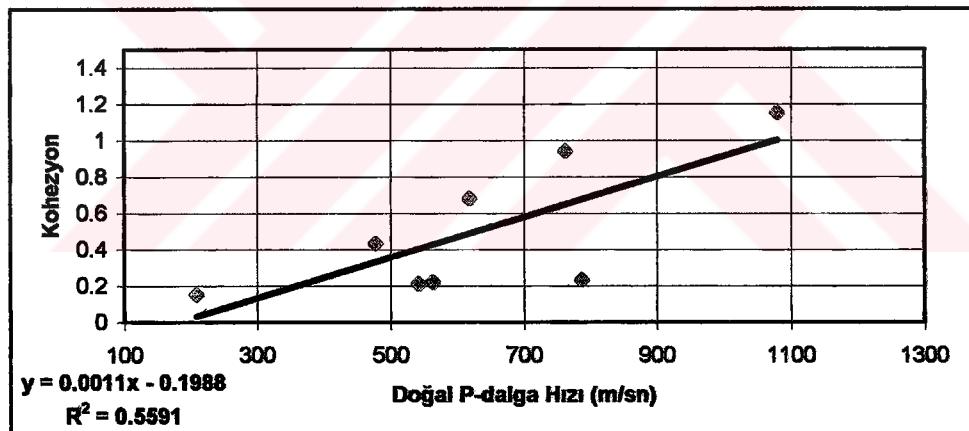
P-dalga hızı ile serbest basınç arasında eksponansiyel bir ilişki bulunmuş, bulunan bu ilişkinin grafiği Şekil 5.12'de gösterilmiş olup korelasyon katsayısı 0.90'dır.



Şekil 5.12 P-dalga hızı ile serbest basınç grafiği

m) P-dalga hızı-kohezyon ilişkisi

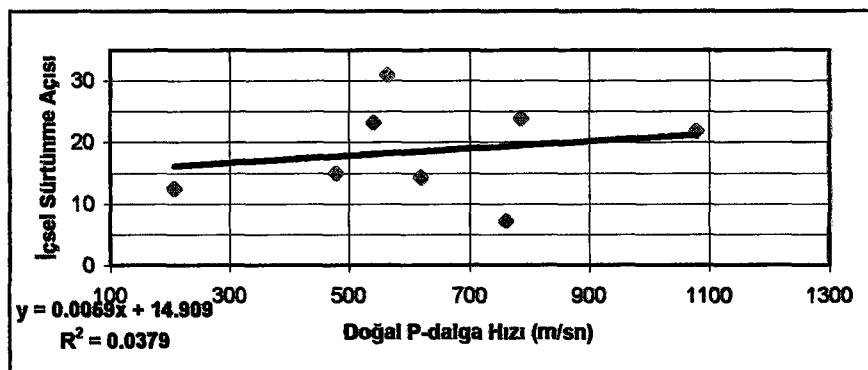
Numunelerin P-dalga hızı ile kohezyonları arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında doğrusal bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.75'dir. Söz konusu grafik Şekil 5.13'de gösterilmiştir.



Şekil 5.13 P-dalga hızı ile kohezyon grafiği

n) P-dalga hızı-içsel sürtünme açısı ilişkisi

Numunelerin P-dalga hızı ile içsel sürtünme açısı arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir ancak bu iki parametre arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafik Şekil 5.14'de gösterilmiştir. Ancak kohezyon ile içsel sürtünme açısı arasında teorik ilişki bulunmasına rağmen P-dalga hızı ile içsel sürtünme açısı arasında ilişki bulunamamasının nedeni numune sayısının az olmasından kaynaklanmaktadır.



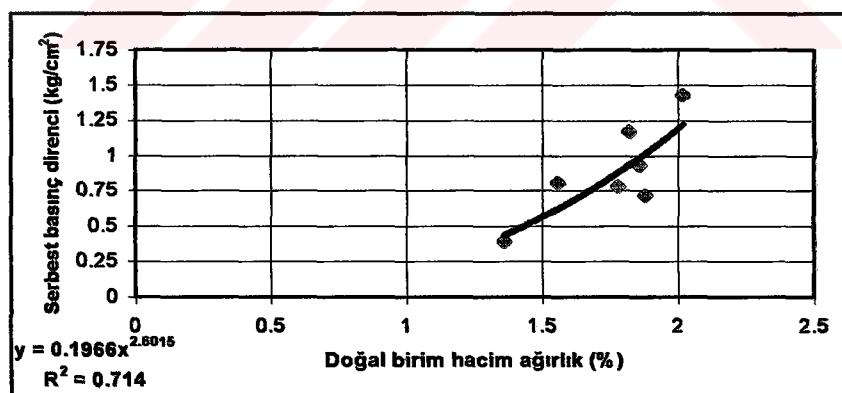
Şekil 5.14 P-dalga hızı içsel sürtünme açısı grafiği

5.2 Serbest Basınç Direncinin Fiziksel ve Atterberg Özellikleri İle İlişkisi

Bu bölümdeki korelasyonlarda anomali gösteren bazı örnekler ait değerler kullanılamamıştır.

a) Serbest basınç direnci - doğal birim hacim ağırlık ilişkisi

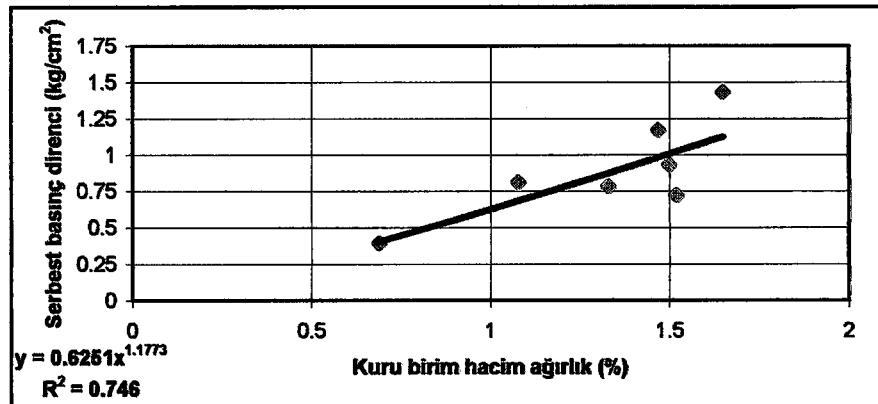
Numunelerin serbest basınç direnci ile doğal birim hacim ağırlığı arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında üssel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.84'dir. Söz konusu grafik Şekil 5.15'de gösterilmiştir.



Şekil 5.15 Serbest basınç direnci ile doğal birim hacim ağırlık grafiği

b) Serbest basınç direnci - kuru birim hacim ağırlık ilişkisi

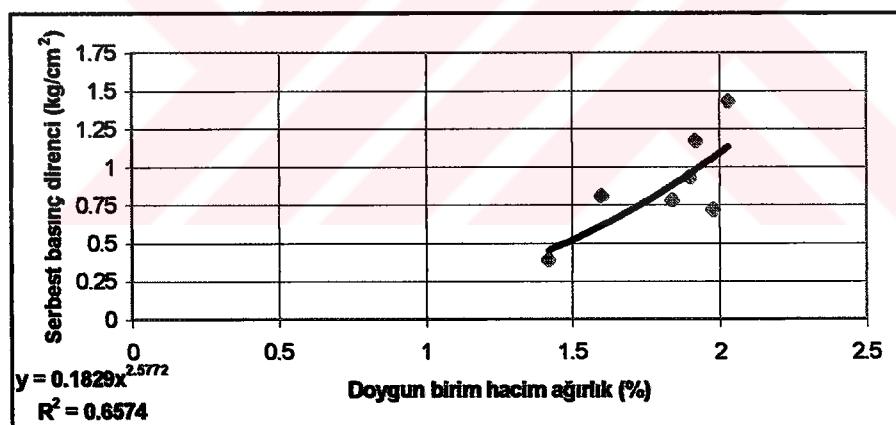
Numunelerin serbest basınç direnci ile kuru birim hacim ağırlığı arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında üssel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.86'dır. Söz konusu grafik Şekil 5.16'de gösterilmiştir.



Şekil 5.16 Serbest basınç direnci ile kuru birim hacim ağırlık grafiği

c) Serbest basınç direnci - doygun birim hacim ağırlık ilişkisi

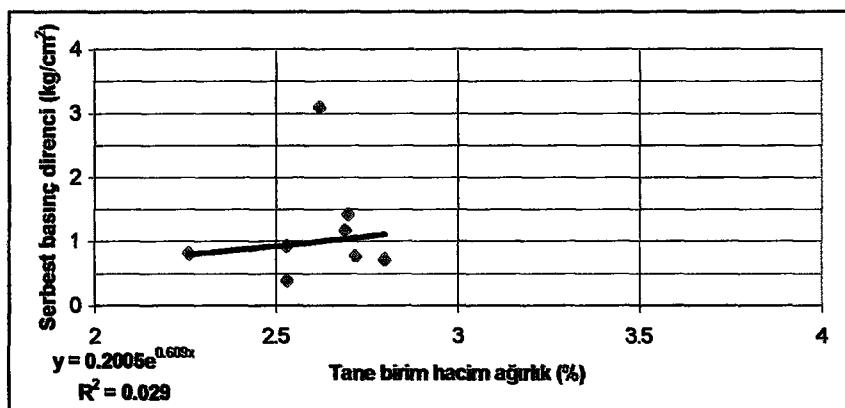
Numunelerin serbest basınç direnci ile doygun birim hacim ağırlığı arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında üssel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.82'dir. Söz konusu grafik Şekil 5.17'de gösterilmiştir.



Şekil 5.17 Serbest basınç direnci ile doygun birim hacim ağırlık grafiği

d) Serbest basınç direnci - tane birim hacim ağırlık ilişkisi

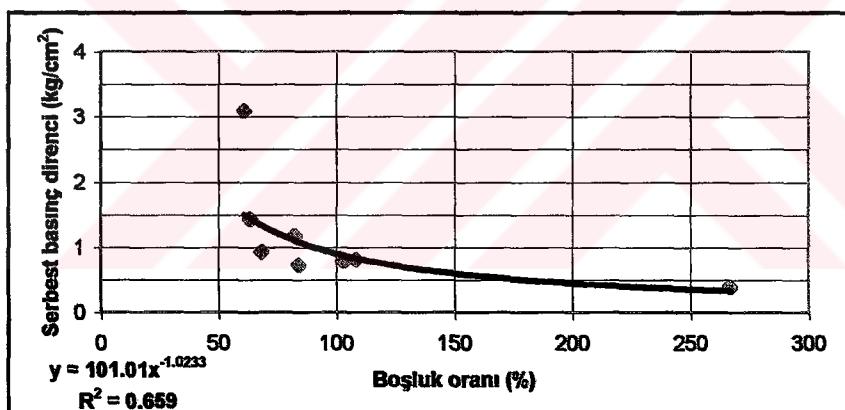
Numunelerin serbest basınç direnci ile tane birim hacim ağırlığı arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafik Şekil 5.18'de gösterilmiştir.



Şekil 5.18 Serbest basınç direnci ile tane birim hacim ağırlık grafiği

e) Serbest basınç direnci – boşluk oranı ilişkisi

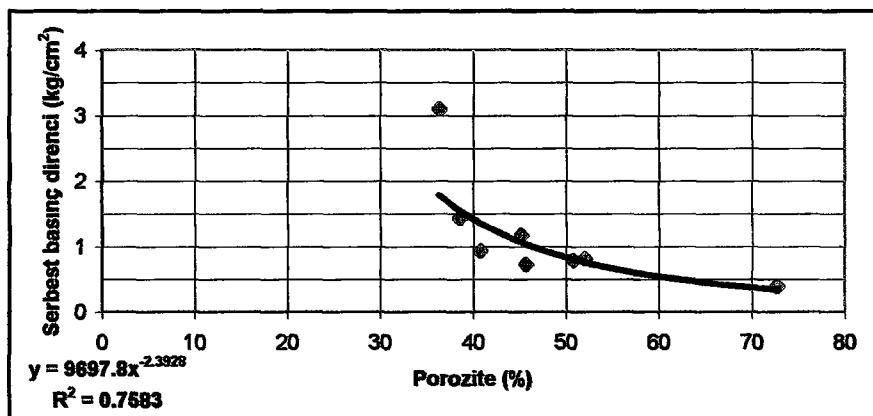
Numunelerin serbest basınç direnci ile boşluk oranı arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, bu iki parametre arasında üssel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.80'dir. Söz konusu grafik Şekil 5.19'da gösterilmiştir.



Şekil 5.19 Serbest basınç direnci ile boşluk oranı grafiği

f) Serbest basınç direnci – porozite ilişkisi

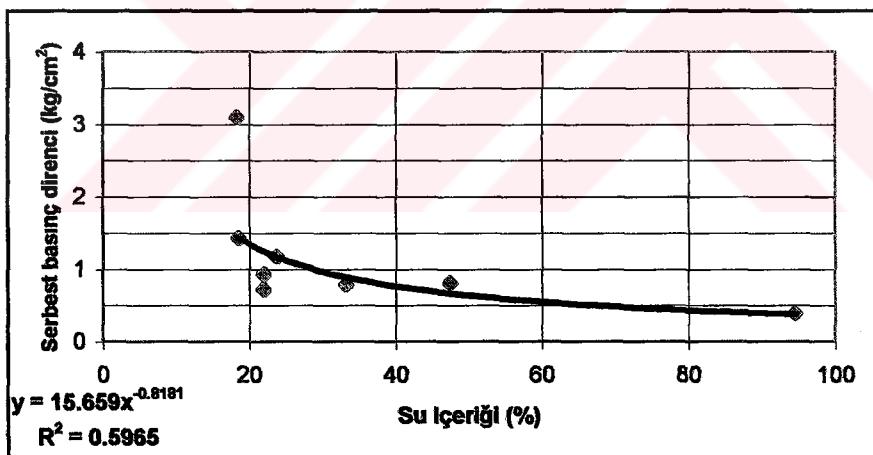
Numunelerin serbest basınç direnci ile porozite arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, bu iki parametre arasında üssel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.89'dır. Söz konusu grafik Şekil 5.20'de gösterilmiştir.



Şekil 5.20 Serbest basınç direnci ile porozite grafiği

g) Serbest basınç direnci – su içeriği ilişkisi

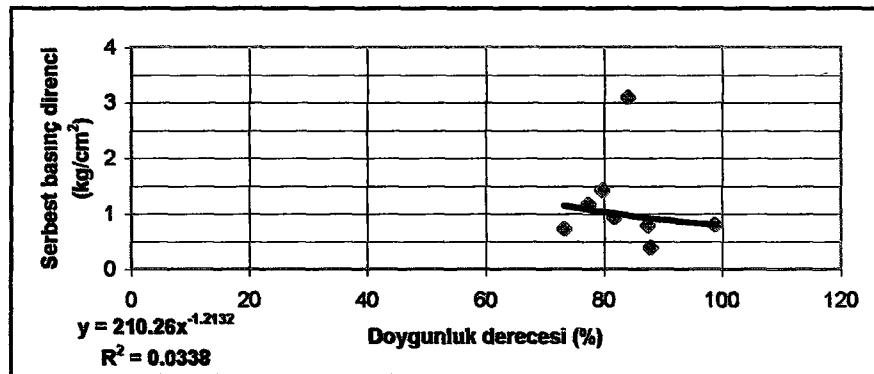
Numunelerin serbest basınç direnci ile su içeriği arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, bu iki parametre arasında üssel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.76'dır. Söz konusu grafik Şekil 5.21'de gösterilmiştir.



Şekil 5.21 Serbest basınç direnci ile su içeriği grafiği

h) Serbest basınç direnci –doygunluk derecesi ilişkisi

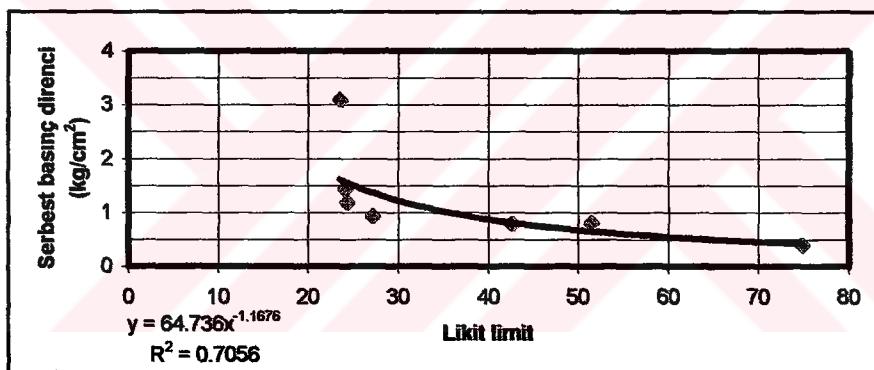
Numunelerin serbest basınç direnci ile doygunluk derecesi arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, bu iki parametre arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Bu iki parametre arasında teorik olarak ilişki olmasına rağmen ilişki bulunamamasının nedeni numune sayısının azlığından kaynaklanmaktadır. Söz konusu grafik Şekil 5.22'de gösterilmiştir.



Şekil 5.22 Serbest basınç direnci ile doygunluk derecesi grafiği

i) Serbest basınç direnci –likit limit ilişkisi

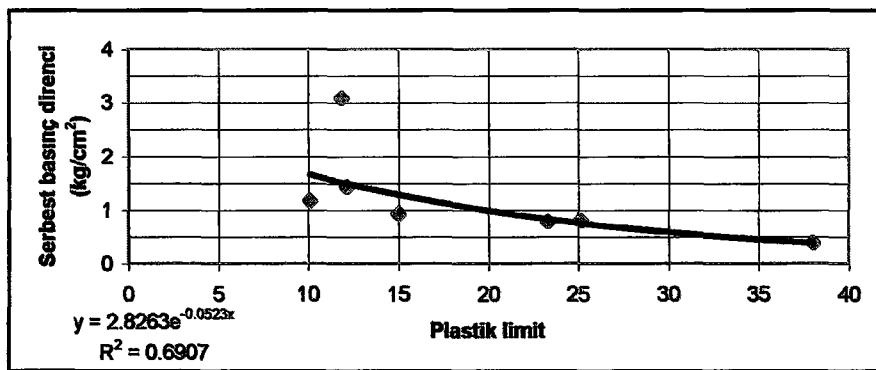
Numunelerin serbest basınç direnci ile likit limit arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında üssel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.83'dir. Söz konusu grafik Şekil 5.23'de gösterilmiştir.



Şekil 5.23 Serbest basınç direnci ile likit limit grafiği

j) Serbest basınç direnci – plastik limit ilişkisi

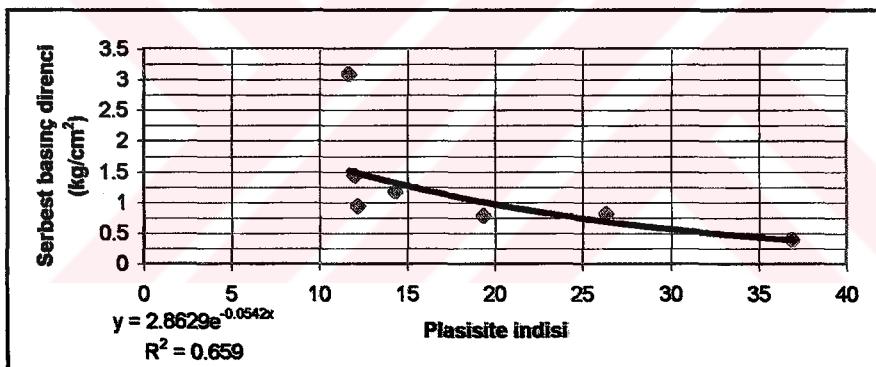
Numunelerin serbest basınç direnci ile plastik limit arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında exponansiyel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.83'dir. Söz konusu grafik Şekil 5.24'de gösterilmiştir.



Şekil 5.24 Serbest basınç direnci ile plastik limit grafiği

k) Serbest basınç direnci – plastisite indisi ilişkisi

Numunelerin serbest basınç direnci ile plastisite indisi arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında exponansiyel bir ilişki bulunmuş korelasyon katsayısı 0.80'dir. Söz konusu grafik Şekil 5.25'de gösterilmiştir.

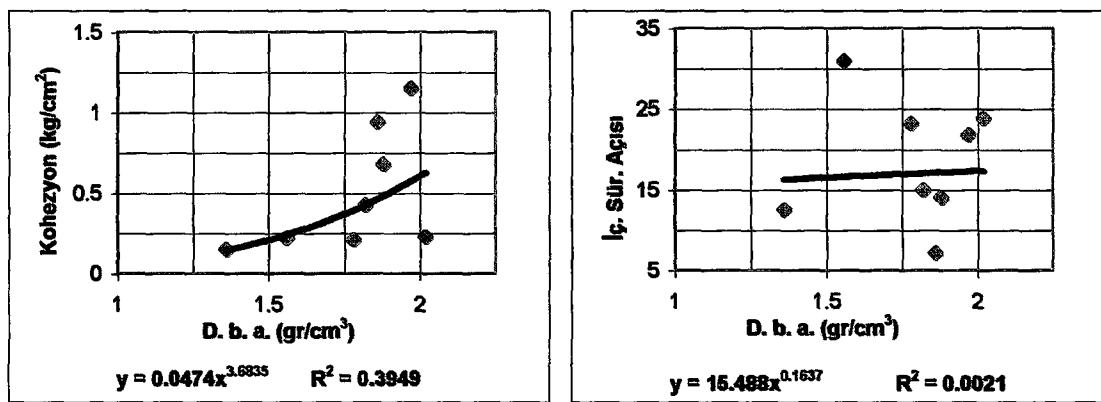


Şekil 5.25 Serbest basınç direnci ile plastisite indisi grafiği

5.3 Kesme Direnci Parametrelerinin, Fiziksel ve Atterberg Özellikler ile Basınç Direnci Arasındaki İlişkiler

a) Kesme direnci parametreleri ile doğal birim hacim ağırlık ilişkisi

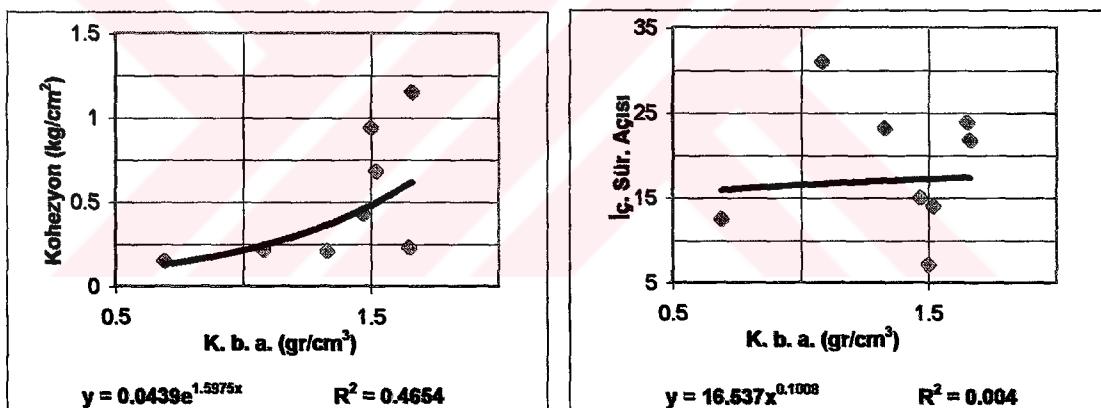
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile doğal birim hacim ağırlık arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, bu iki parametre arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.26'da gösterilmiştir.



Şekil 5.26 Kesme direnci parametreleri ile doğal birim hacim ağırlık grafikleri

b) Kesme direnci parametreleri ile kuru birim hacim ağırlık ilişkisi

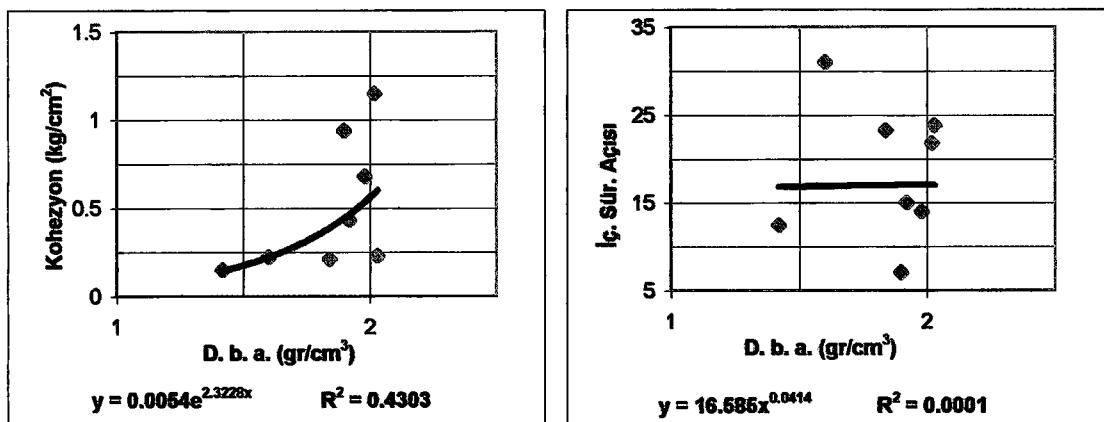
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile kuru birim hacim ağırlık arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, bu iki parametre arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.27'de gösterilmiştir.



Şekil 5.27 Kesme direnci parametreleri ile kuru birim hacim ağırlık grafikleri

c) Kesme direnci parametreleri ile doygun birim hacim ağırlık ilişkisi

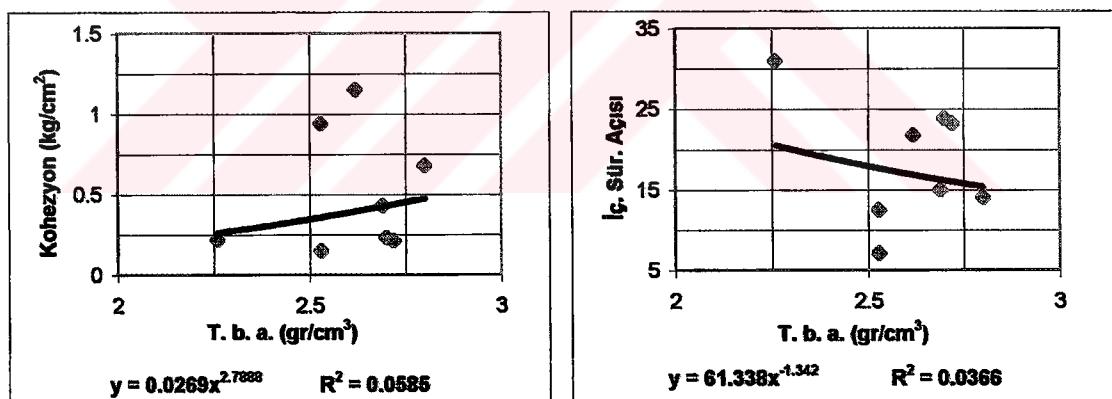
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile doygun birim hacim ağırlık arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, bu iki parametreden kohezyonla doygun birim hacim ağırlık arasında çok zayıf korelasyon olmasına rağmen içsel sürtünme açısı ile doygun birim hacim ağırlık arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.28'de gösterilmiştir.



Şekil 5.28 Kesme direnci parametreleri ile doygun birim hacim ağırlık grafikleri

d) Kesme direnci parametreleri ile tane birim hacim ağırlık ilişkisi

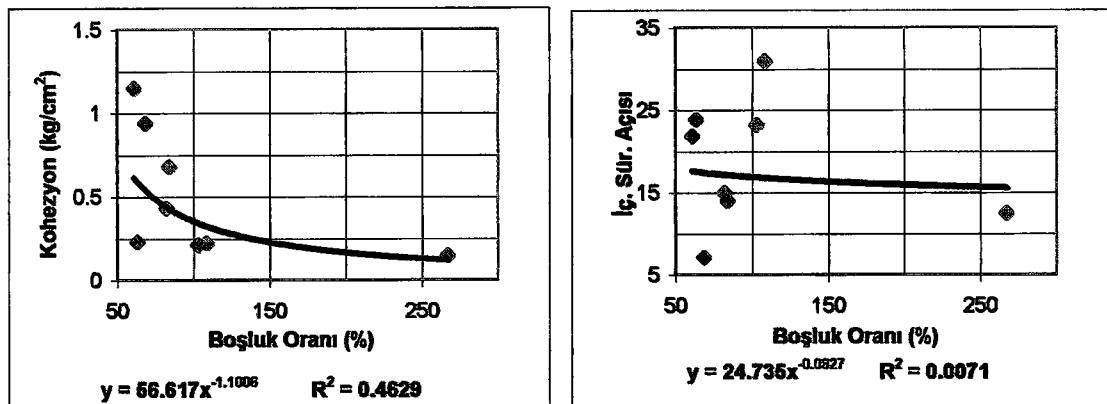
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile tane birim hacim ağırlık arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, kesme direnci parametreleri ile tane birim hacim ağırlık arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.29'da gösterilmiştir.



Şekil 5.29 Kesme direnci parametreleri ile tane birim hacim ağırlık grafikleri

e) Kesme direnci parametreleri ile boşluk oranı ilişkisi

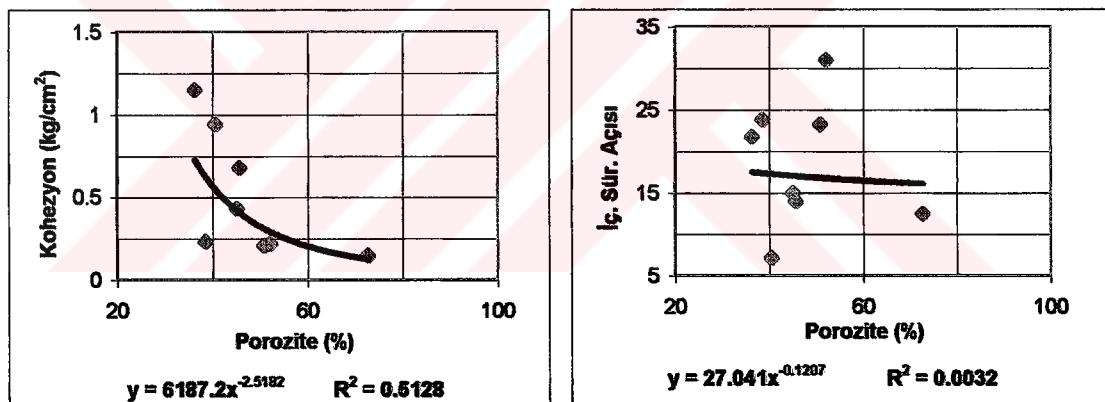
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile boşluk oranı arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, kohezyon ile boşluk oranı arasında üssel bir ilişki bulunmuş olup korelasyon katsayısı 0,68 olarak hesaplanmış içsel sürtünme açısı ile boşluk oranı arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.30'da gösterilmiştir.



Şekil 5.30 Kesme direnci parametreleri ile boşluk oranı grafikleri

f) Kesme direnci parametreleri ile porozite ilişkisi

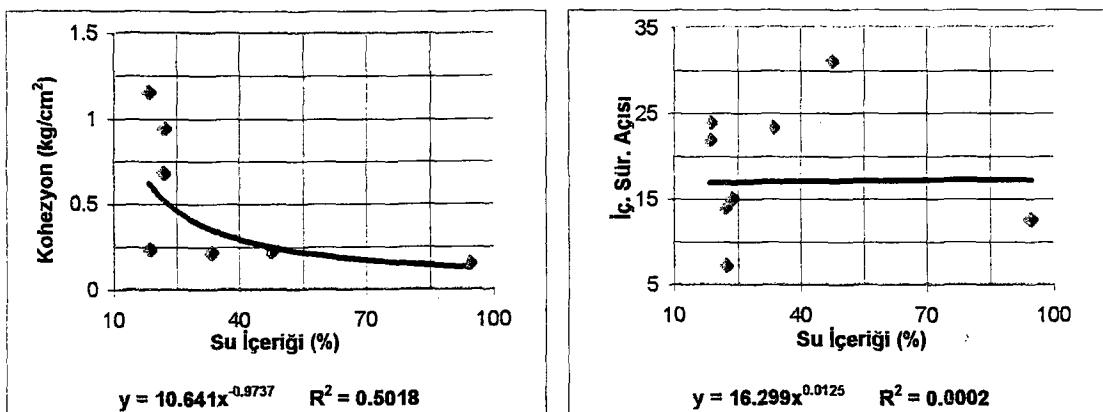
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile porozite arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, kohezyon ile porozite arasında üssel bir ilişki bulunmuş olup korelasyon katsayısı 0,71 olarak hesaplanmış içsel sürtünme açısı ile porozite arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.31'de gösterilmiştir.



Şekil 5.31 Kesme direnci parametreleri ile porozite grafikleri

g) Kesme direnci parametreleri ile su içeriği ilişkisi

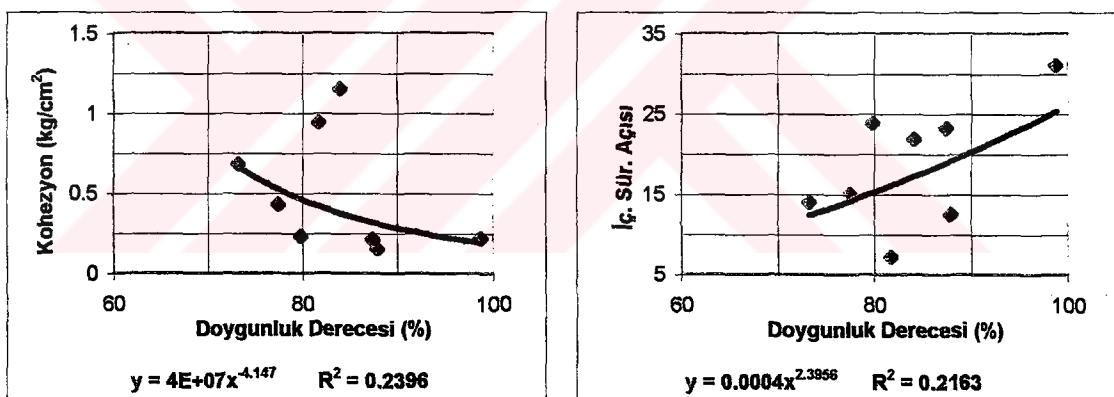
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile su içeriği arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, kohezyon ile su içeriği arasında üssel bir ilişki bulunmuş olup korelasyon katsayısı 0.70 olarak hesaplanmış içsel sürtünme açısı ile su içeriği arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.32'de gösterilmiştir.



Şekil 5.32 Kesme direnci parametreleri ile su içeriği grafikleri

h) Kesme direnci parametreleri ile doygunluk derecesi ilişkisi

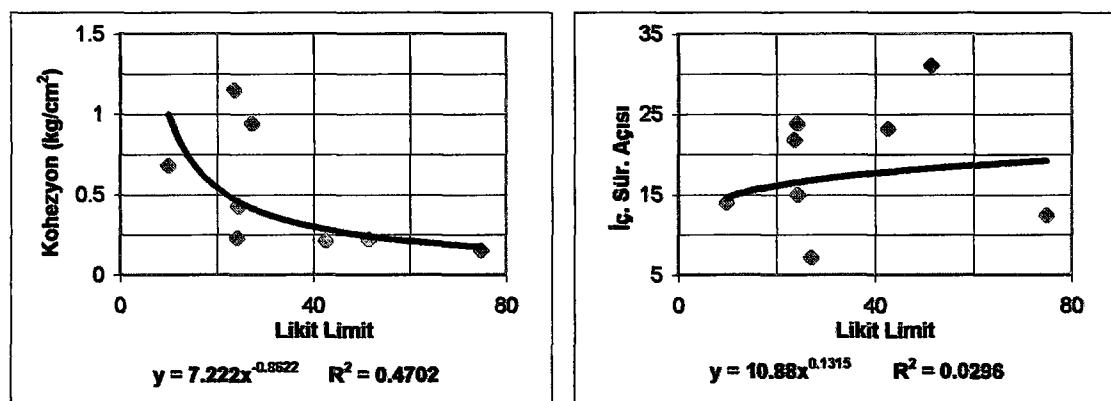
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile doygunluk derecesi arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, aralarında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.33'de gösterilmiştir.



Şekil 5.33 Kesme direnci parametreleri ile doygunluk derecesi grafikleri

i) Kesme direnci parametreleri ile likit limit ilişkisi

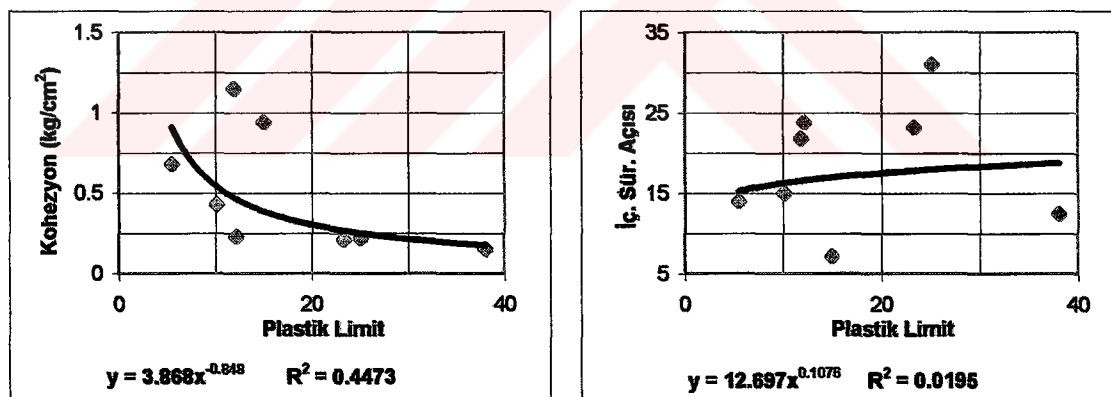
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile likit limit arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, kohezyon ile likit limit arasında üssel bir ilişki bulunmuş olup korelasyon katsayısı 0,68 olarak hesaplanmış içsel sürtünme açısı ile likit limit arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.34'de gösterilmiştir.



Şekil 5.34 Kesme direnci parametreleri ile likit limit grafikleri

j) Kesme direnci parametreleri ile plastik limit ilişkisi

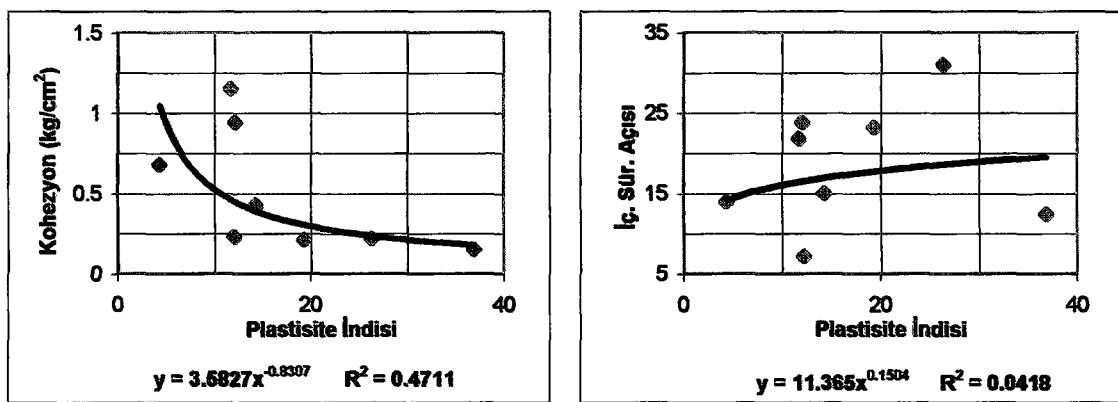
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile plastik limit arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, kohezyon ile plastik limit arasında üssel bir ilişki bulunmuş olup korelasyon katsayısı 0,66 olarak hesaplanmış içel sürtünme açısı ile plastik limit arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.35'de gösterilmiştir.



Şekil 5.35 Kesme direnci parametreleri ile plastik limit grafikleri

k) Kesme direnci parametreleri ile plastiite indisi ilişkisi

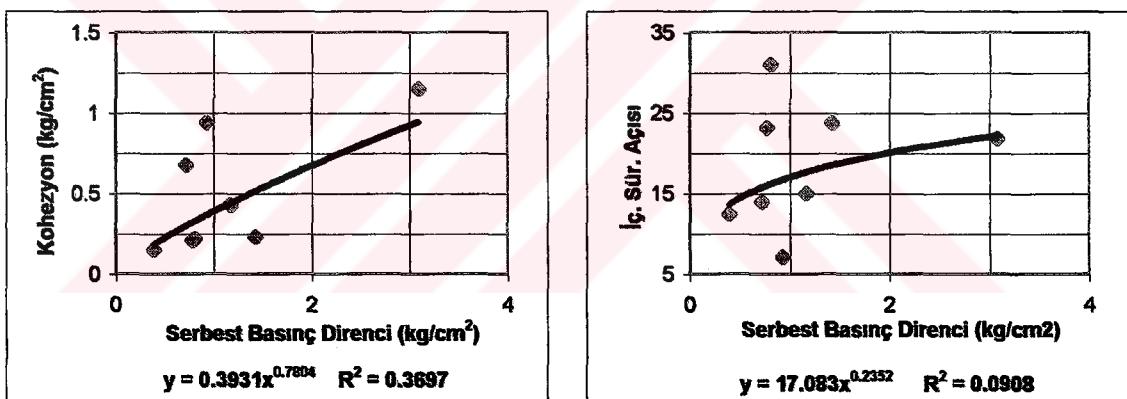
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile plastiite indisi arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, kohezyon ile plastiite indisi arasında üssel bir ilişki bulunmuş olup korelasyon katsayısı 0,69 olarak hesaplanmış içel sürtünme açısı ile plastiite indisi arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.36'da gösterilmiştir.



Şekil 5.36 Kesme direnci parametreleri ile plastisite indisi grafikleri

I) Kesme direnci parametreleri ile serbest basınç direnci ilişkisi

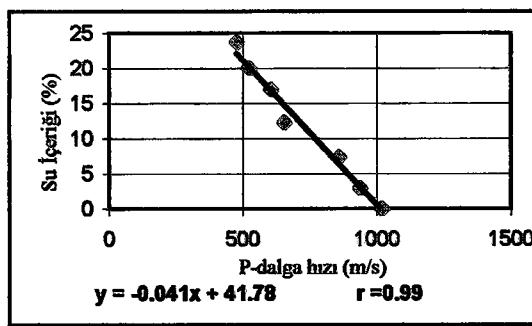
Numunelerin kesme direnci parametreleri ile serbest basınç direnci arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, aralarında herhangi bir ilişki bulunamamıştır. Söz konusu grafikler Şekil 5.37'de gösterilmiştir.



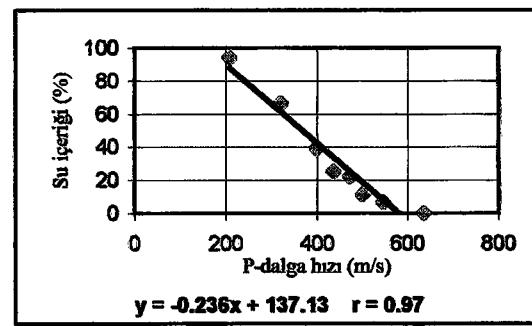
Şekil 5.37 Kesme direnci parametreleri ile serbest basınç direnci grafikleri

5.4. Su İçeriği İle Ultrasonik Hız İlişkisi

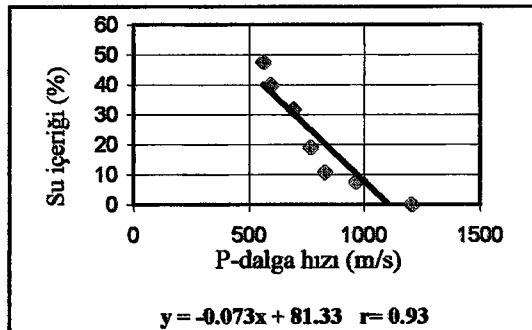
Numunelerin ıltıtarsonik hızları ile su içerikleri arasındaki ilişkiler regresyon analizi ile değerlendirilmiş, aralarında doğrusal bir ilişki olduğu görülmüş olup korelasyon katsayıları 0.93-0.99 arasındadır. Numunelerin ultrasonik hız-su ilişkisi grafikleri şekil 5.38'de görülmektedir.



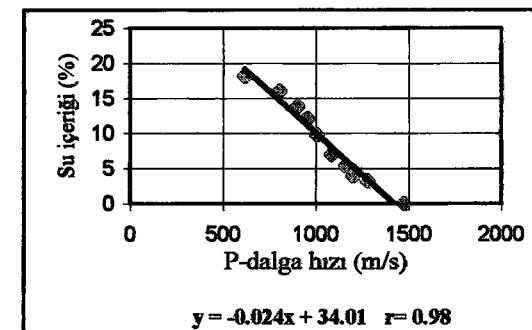
Numune 1



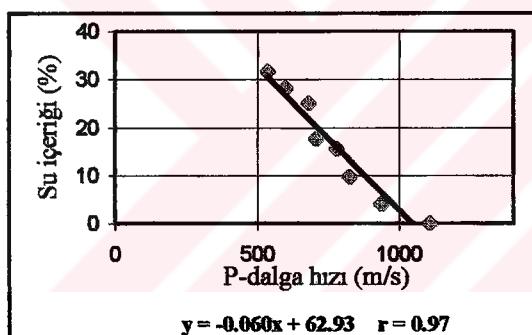
Numune 2



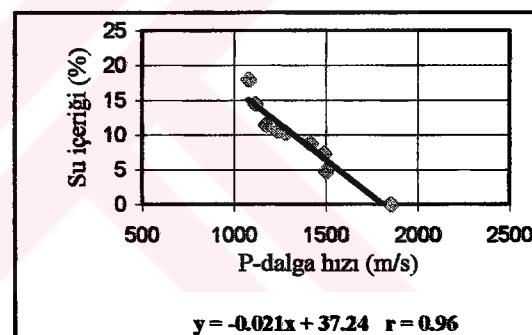
Numune 3



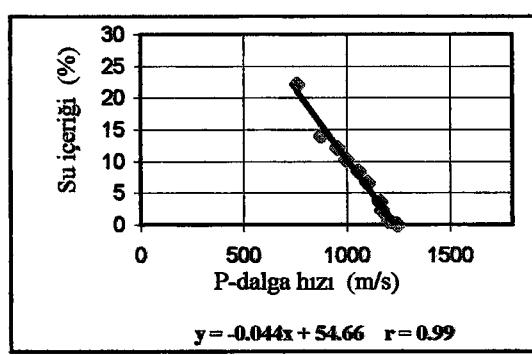
Numune 4



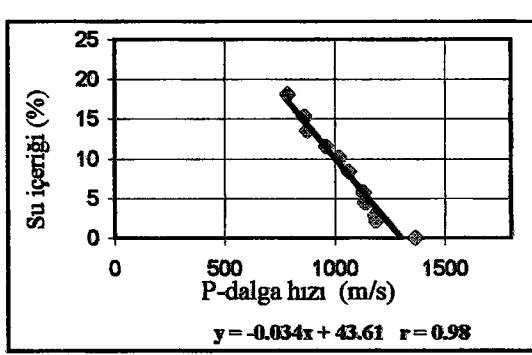
Numune 5



Numune 6



Numune 7

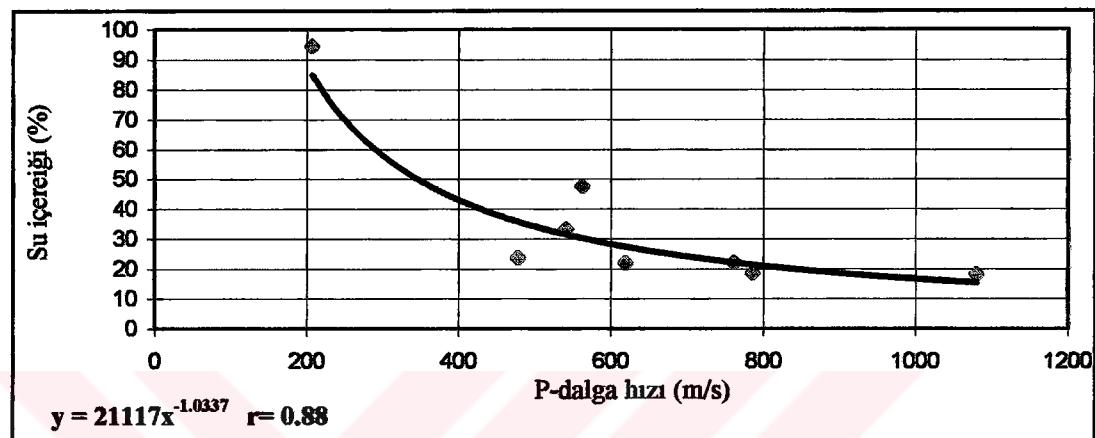


Numune 8

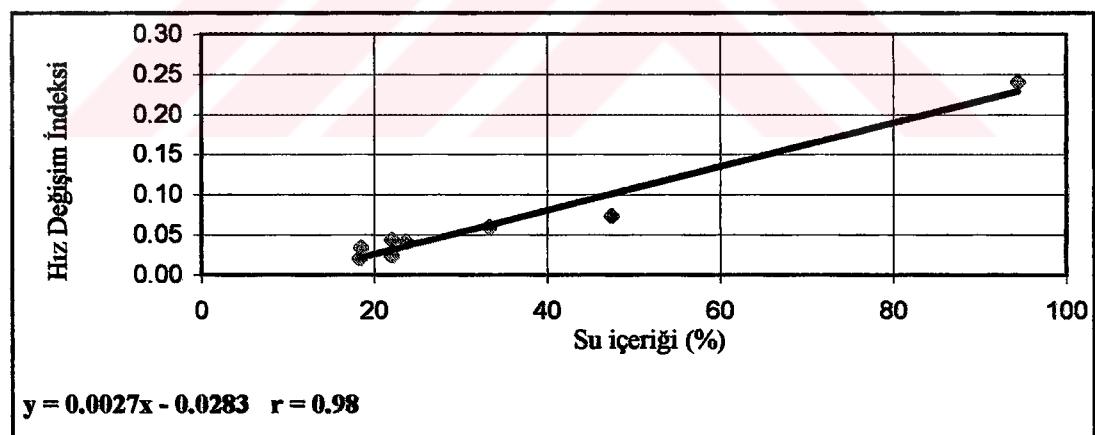
Şekil 5.38 Numunelerin ultrasonik hız-su içeriği ilişkisi grafikleri

Numunelerin ilk ölçülen su muhtevaları ile ultrasonik hız ölçümleri regresyon analizi ile değerlendirilmiştir, aralarında üssel bir ilişki olduğu görülmüş olup korelasyon katsayısı 0.88

dir. Söz konusu grafik şekil 5.39'da görülmektedir. Ayrıca numunelerin ultrasonik hız grafiklerinden hız değişim indeksi (grafiklerin $y = -mx + n$ formülündeki m hız değişim indeksini vermektedir) bulunmuştur. Hız değişim indeksi ile su içerikleri arasındaki ilişkilerde regresyon analizi ile değerlendirilmiş aralarında doğrusal bir ilişki olduğu görülmüş olup korelasyon katsayısı 0.98 dir. Söz konusu grafik şekil 5.40'da görülmektedir.



Şekil 5.39 Numunelerin doğal su içerikleri ve ultrasonik hız ilişkisi grafiği



Şekil 5.40 Hız değişim indeksi – su içeriği ilişkisi grafiği

BÖLÜM VI

SONUÇLAR

1. P- dalga hızı ile fiziksel özellikler, mekanik özellikler ve kivam limitleri arasındaki ilişkilerin incelenmesinde;

- P- dalga hızı ile doğal b.h.a., kuru b.h.a., doygun b.h.a. arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla incelenmiş aralarında üssel bir ilişki olduğu görülmüştür.

- P- dalga hızı ile su muhtevası değerleri çarpılmış, bulunan yeni değerler ile tane b.h.a. arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla değerlendirilmiş aralarında polinomsal bir ilişki olduğu görülmüştür.

- P- dalga hızı ile boşluk oranı ve su içeriği arasında üssel bir ilişki, P- dalga hızı ile porozite arasında logaritmik bir ilişki olduğu görülmüştür.

- P- dalga hızı ile plastik limit, likit limit ve plastisite indisi arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla incelenmiş aralarında logaritmik bir ilişki olduğu görülmüştür.

- P- dalga hızı ile serbest basınç direnci arasında exponansiyel, kohezyon ile doğrusal bir ilişki olduğu görülmüştür.

2. Serbest basınç direnci ile fiziksel ve atterberg özellikleri arasındaki ilişkilerin incelenmesinde;

- Serbest basınç direnci ile doğal b.h.a, kuru b.h.a. ve doygun b.h.a. arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla incelenmiş aralarında üssel bir ilişki olduğu görülmüştür.

- Serbest basınç direnci ile boşluk oranı, porozite ve su içeriği arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla incelenmiş aralarında üssel bir ilişki olduğu görülmüştür.

-Serbest basınç direnci ile atterberg limitleri arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla incelenmiş likit limit ile serbest basınç direnci arasında üssel bir ilişki, serbest basınç direnci ile plastik limit ve plastisite indisi arasında exponansiyel bir ilişki olduğu görülmüştür.

3. Su içeriği ile P- dalgası arasındaki ilişkilerin incelenmesinde;

-Su içeriği ile P- dalgası arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla incelenmiş bu iki parametre arasında doğrusal bir ilişki olduğu görülmüştür. Bu ilişkilerin korelasyon katsayısı 0.93-0.99 olup bu da çok yüksek korelasyon olarak dikkati çekmektedir.

-numunelerin P-dalga hızı ile su içeriklerinin grafiklerinden hız değişim indeksi bulunmuş, hız değişim indeksi ile su muhtevası değerleri regresyon analizi yardımıyla incelenmiş,

aralarında doğrusal bir ilişki olduğu görülmüştür. Bu iki parametre arasında da oldukça yüksek korelasyon (0.88) olduğu tespit edilmiştir.

- Numunelerin doğal su içerikleri ile (ilksel su muhtevası) P-dalga hızları regresyon analizi yardımıyla incelenmiş, bu iki parametre arasında üssel ilişki olduğu görülmüştür.

4. Kesme direnci parametrelerinin fiziksel ve atterberg özellikleri ile serbest basınç direnci arasındaki ilişkilerin incelenmesinde;

- Kesme direnci parametreleri ile doğal b.h.a., kuru b.h.a. ve tane b.h.a. arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla incelenmiş ancak aralarında herhangi bir ilişki bulunamamıştır.

- Kesme direnci parametrelerinden kohezyonla doygun b.h.a. arasında zayıf bir korelasyon olmasına rağmen içsel sürtünme açısı ile doygun b.h.a. arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır.

- Kesme direnci parametrelerinden kohezyonla boşluk oranı, porozite, su içeriği, likit limit, plastik limit ve plastisite indisi arasındaki ilişkilerin incelenmesinde üssel bir ilişki bulunmuş olup ancak bunların korelasyon katsayısı 0.71 geçmemektedir.

- Kesme direnci parametrelerinden içsel sürtünme açısı ile boşluk oranı, porozite, su içeriği, likit limit, plastik limit ve plastisite indisi arasındaki ilişkilerin incelenmesinde aralarında herhangi bir ilişkinin olmadığı görülmüştür.

- Kesme direnci parametreleri ile doygunluk derecesi ve serbest basınç direnci arasındaki ilişkiler regresyon analizi yardımıyla incelenmiş ancak aralarında herhangi bir ilişki görülmemiştir.

- P- dalga hızı ile doygunluk derecesi arasındaki ilişkiler incelenmiş ancak aralarında herhangi bir ilişki bulunamamıştır.

- Serbest basınç direnci ile tane b.h.a. arasındaki ilişki incelenmiş ancak aralarında herhangi bir ilişki bulunamamıştır.

- Serbest basınç direnci ile doygunluk derecesi arasında herhangi bir ilişki bulunamamıştır.

- P- dalga hızı ile içsel sürtünme açısı arasında bir ilişki olup olmadığı regresyon analizi yardımıyla incelenmiş ancak aralarında herhangi bir ilişki bulunamamıştır.

Bazı zemin özellikleri arasında teorik olarak ilişki bulunmasına rağmen bu çalışmada ilişki bulunamamıştır. İlişki bulunamamasının nedeni büyük bir ihtimalle numune sayısının azlığından kaynaklanmaktadır.

Elde edilen sonuçlar, bazı zemin özelliklerinin ultrasonik yöntemle kolayca tahmin edilebileceğini göstermektedir.

KAYNAKLAR

- Atabey, E., Ayhan, A., 1986. *Niğde-Ulukışla-Çamardı-Çiftehan yörenesinin Jeolojisi*. M.T.A Derleme Rap.No:8064-69s.
- Attarberg, A., 1911. über die physikalische bodenuntersuchung und über die plastizität der tone. *Int. Mitt Bodenkunde*. V. 1 pp 10-43
- Bates, C. R., 1989. Dynamic soils property measurements during triaxial testing. *Geotechnique*. V. 39 No. 4. pp 721-726
- Burmister, D.M., 1951. Identification and classification of soils-An appraisal and statement of principles. *ASTM STP 113, Amer. For test and Mat.* Philadelphia, Pa, 3-24, 85-91
- D'Appolonia, D., D'Appolonia, E., and Brissite, R.F., 1968. Settlement of spread footings On sand. *J. Soil Mechanics. Found. Eng. Div., ASCE* V.94 no. SM3 pp.753-760
- Göncüoğlu, M.C., 1981. *Niğde Masifinin Jeolojisi*. İçanadolu Jeolojisi Sempozyumu. Türkiye Kurumu Yayınları, 16-23
- Humphreys, J.D., 1974. Some empirical relationships between drained friction angles, Mechanical analyses and Atterberg limits of natural soils at Kainji Dam, Nigeria. *Geotechnique*. V. 24 pp 581-585.
- Kalinski, R.J., and Kelly, W.E., 1993. Estimating water content of soils from electrical resistivity. *ASTM. Geotechnical Testing Journal*. V. 16 no. 3 pp. 323-329
- Kanji, M.A., 1974. The relationship between drained friction angles and Atterberg limits of natural soils. *Geotechnique*. V. 24 no. 4. pp 671-674.
- Kenney, T.C., 1959. Discussion, Proc. ASCE. V.85 no. SM3. pp 67-79.
- Ketin, İ., 1966. *Anadolunun Tektonik Birlikleri*. MTA Dergisi. No.66 20-34s.
- Kumbasar, V., ve Kip, F., 1999. *Zemin Mekanığı Problemleri*. Çağlayan Kitapevi, Beyoğlu İstanbul, 6.baskı, 671s.
- Koç, E., 1994. *Mühendislikte İstatistik Metotlar*. Çukurova Üniversitesi Mühendislik Mimarlık Fakültesi Yayımları, Adana, No. 24, 215s.
- Leonard's, G.A., 1962. *Foundation Engineering*. Mc Graw Hill BookComp., 1136p.

Mamurekli, D., Kulaksız, S., Ünver, B., 1996. *Bazı Mermere Örneklerinde Sismik Hızların Yapay Süreksizlik Düzlemleriyle Değişimi*. S. Kulaksu, R. Ulusay, B. Ünver (eds) 3. Ulusal Kaya Sempozyumu'nda 15-16 Şubat 1996..123i-133

McCarter, R.J., 1984. The electrical resistivity characteristics of compacted clays of compactedclays. *Geotechnique*. V. 34 no.2. pp 263-267

McCarter,W.J, Desmazes, P., 1997. Soil characterization using electrical measurements. *Geotechnique*. V. 47 no. 1. pp 179-173.

Özaydin, K., 1997. *Zemin Mekanığı*. Birsen Yayınevi, İstanbul, 261s.

Rowe, R.K., 2001. *Geotechnical and Geoenvironmental Engineering Handbook*. Kluweer Academic Publisher.

Sherif, M. A., and Burrous, C. M., 1969. Temperature effect on the unconfined shear Strenght o f saturated cohesive soils. *Highway Research Boardd*. Special Report 103. pp 267-272.

Şekercioğlu, E., 2002 . *Yapıların Projelendirilmesinde Mühendislik Jeolojisi*. Jeoloji Mühendisleri Odası Yayınları, Ankara, No.28, 280s.

Skempton, A.W., 1957. The plannig and desing of New Hong Kong Airport. *Discussion*. Proc. Inst. Civil Eng. V.7 pp. 305-307

Şışman, İ., 1996. Sismik dalga hızları ile SPT ve Presiyometre deney sonuçları arasındaki ilişkilerin incelenmesi. S. Kulaksu, R. Ulusay, B. Ünver (eds) 3. Ulusal Kaya Sempozyumu'nda 15-16 Şubat 1996..291i-310.

Taylor, D.W., 1948. *Fundamentals of Soil Mechanical*. Wiley New York

Terzaghi, K., and Peck, R.B., 1967. *Soil Mechanics in Engineering Pratice*. A Wiley International Edition 729p.

Temur, S., 1997. *Jeolojide Veri Analizleri*. Selçuk Üniversitesi Mühendislik Mimarlık Fakültesi Yayımi, Konya, Cilt I, 180s.

TSE 1900/ 1987. *İnşaat Mühendisliğinde Laboratuar Deneyleri*. Türk Standartları Enstitüsü Yayınları, Ankara, 131s.

Ulusay, R., Gökçeoğlu, C., Binal, A., 2001. *Kaya Mekanığı Laboratuar Deneyleri*. Jeoloji Mühendisleri Odası Yayıni, Ankara, No. 58, 161s.

Uzuner, B.A., 1998. *Çözümlü Problemlerle Zemin Mekanığı*. Teknik Yayınevi, Ankara, 4. baskı, 376s.

Yılmaz, I., 2000. *Mühendislik Jeolojisinde Alan Araştırması*. Teknik Yayınevi, Ankara, 216s.

EKLER



EK-A

NUMUNELERİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ





**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

1

ZEMİNİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ

NUMUNE NO	SK 1
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı Mühendislik Mim. Fak. Arkası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

SMB	TANIM	BRM	1.Ör.	2.Ör.	3.Ör.	4.Ör.	5.Ör.	ORT.	St.S.
R	Örnek Çapı	cm	3.80	3.80	3.80	3.80	3.80	-	-
A	Örnek Kesit Alanı	cm ²	11.34	11.34	11.34	11.34	11.34	-	-
L	Örnek Boyu	cm	7.63	4.78	7.63	7.63	7.63	-	-
V	Örnek Hacmi	cm ³	86.52	54.21	86.52	86.52	86.52	-	-
W	Doğal Numune Ağır.	gr	160.6	96.80	153.0	164.2	157.6	-	-
W _t	Kuru Numune Ağır.	gr	129.6	78.40	-	-	-	-	-
W _s	Su Ağırlığı	gr	31.00	18.40	-	-	-	-	-
V _t	Tane Hacmi	gr	48.18	29.14	-	-	-	-	-
V _s	Su Hacmi	cm ³	31.00	18.40	-	-	-	-	-
V _b	Hava Hacmi	cm ³	7.01	6.67	-	-	-	-	-
V _b	Böşluk Hacmi	cm ³	38.01	25.07	-	-	-	-	-
γ _n	Doğal B.H.A.	gr/cm ³	1.86	1.78	1.76	1.89	1.82	1.82	0.054
γ _k	Kuru B.H.A.	gr/cm ³	1.50	1.44	-	-	-	1.47	0.042
γ _d	Doygun B.H.A.	gr/cm ³	1.94	1.90	-	-	-	1.92	0.028
γ _s	Tane B.H.A	gr/cm ³	2.69	2.69	2.69	2.69	2.69	2.69	-
e	Böşluk Oranı	%	78.89	86.00	-	-	-	82.44	5.027
n	Porozite	%	44.10	46.24	-	-	-	45.17	1.530
w	Su Muhtevası	%	23.92	23.47	-	-	-	23.69	0.318
S _r	Doygunluk Derecesi	%	81.56	73.39	-	-	-	77.47	5.777

KULLANILAN FORMÜLLER		FORMÜL GECİSLERİ
* $\gamma_n = W_{tüm}/V_{tüm}$		* $\gamma_n = (1-n) \cdot w + (1-n) \cdot \gamma_s \cdot (1-w)$
* $\gamma_k = W_{tane}/V_{tüm}$		* $V_k = (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_d = W_{doygun}/V_{tane}$		* $\gamma_d = n + (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_s = W_{tane}/V_{tane}$		* $e = n/(1-n)$
* $e = V_b/V_{tane}$		* $S_r = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot w/n$
* $n = V_b/V_{tüm}$		
* $W = (W_{yas} - W_{kuru})/W_{kuru}$		
* $S_r = V_{su}/V_b$		

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

1

ZEMİNİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ

NUMUNE NO	SK 2
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı İçi (Fen Edebiyat Fakültesi Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

SMB	TANIM	BRM	1.Ör.	2.Ör.	3.Ör.	4.Ör.	5.Ör.	ORT.	St.S.
R	Örnek Çapı	cm	3.80	3.80	3.80	3.80	3.80	-	-
A	Örnek Kesit Alanı	cm ²	11.34	11.34	11.34	11.34	11.34	-	-
L	Örnek Boyu	cm	7.63	7.63	7.63	7.63	7.63	-	-
V	Örnek Hacmi	cm ³	86.53	86.53	86.53	86.53	86.53	-	-
W	Doğal Numune Ağırlı.	gr	116.4	115.4	118.2	121.6	122.6	-	-
W _t	Kuru Numune Ağırlı.	gr	60.20	59.00	-	-	-	-	-
W _s	Su Ağırlığı	gr	56.20	56.40	-	-	-	-	-
V _t	Tane Hacmi	gr	23.79	23.32	-	-	-	-	-
V _s	Su Hacmi	cm ³	56.20	56.40	-	-	-	-	-
V _h	Hava Hacmi	cm ³	6.54	6.81	-	-	-	-	-
V _b	Böşluk Hacmi	cm ³	62.74	63.21	-	-	-	-	-
γ _n	Doğal B.H.A.	gr/cm ³	1.34	1.33	1.36	1.40	1.41	1.36	0.035
γ _k	Kuru B.H.A.	gr/cm ³	0.69	0.68	-	-	-	0.685	0.007
γ _d	Doygun B.H.A.	gr/cm ³	1.42	1.41	-	-	-	1.415	0.007
γ _s	Tane B.H.A	gr/cm ³	2.53	2.53	2.53	2.53	2.53	2.53	-
e	Böşluk Oranı	%	263	271	-	-	-	267	5.656
n	Porozite	%	72.50	73.05	-	-	-	72.77	0.388
w	Su Muhtevası	%	93.35	95.59	-	-	-	94.47	1.583
Sr	Doygunluk Derecesi	%	86.57	89.22	-	-	-	87.89	1.873

KULLANILAN FORMÜLLER		FORMÜL GEÇİŞLERİ
* $\gamma_n = W_{\text{tüm}}/V_{\text{tüm}}$		* $\gamma_n = (1-n) \cdot w + (1-n) \cdot \gamma_s \cdot (1+w)$
* $\gamma_k = W_{\text{tane}}/V_{\text{tüm}}$		* $V_k = (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_d = W_{\text{doygun}}/V_{\text{tane}}$		* $\gamma_d = n + (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_s = W_{\text{tane}}/V_{\text{tane}}$		* $e = n/(1-n)$
* $e = V_b/V_{\text{tane}}$		* $S_r = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot w/n$
* $n = V_b/V_{\text{tüm}}$		
* $W = (W_{\text{yaş}} - W_{\text{kuru}})/W_{\text{kuru}}$		
* $S_r = V_{\text{su}}/V_b$		

Kontrol Eden Sair KAHRAMAN



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

1

ZEMİNİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ

NUMUNE NO	SK 3
ÖRNEGIN ALINDIĞI YER	N.Ü. Kampüs Alanı İçerisi (Merkez Kafeterya Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

SMB	TANIM	BRM	1.Ör.	2.Ör.	3.Ör.	4.Ör.	5.Ör.	ORT.	St.S.
R	Örnek Çapı	cm	3.80	3.80	3.80	3.80	3.80	-	-
A	Örnek Kesit Alanı	cm ²	11.34	11.34	11.34	11.34	11.34	-	-
L	Örnek Boyu	cm	7.63	7.63	7.63	7.63	7.63	-	-
V	Örnek Hacmi	cm ³	86.53	86.53	86.53	86.53	86.53	-	-
W	Doğal Numune Ağır.	gr	136.8	139.6	132.2	131.6	135.0	-	-
W _t	Kuru Numune Ağır.	gr	92.2	95.2	-	-	-	-	-
W _s	Su Ağırlığı	gr	44.60	44.40	-	-	-	-	-
V _t	Tane Hacmi	gr	40.79	42.12	-	-	-	-	-
V _s	Su Hacmi	cm ³	44.60	44.40	-	-	-	-	-
V _h	Hava Hacmi	cm ³	1.14	0.01	-	-	-	-	-
V _b	Böşluk Hacmi	cm ³	45.74	44.41	-	-	-	-	-
γ _n	Doğal B.H.A.	gr/cm ³	1.58	1.61	1.52	1.52	1.56	1.558	0.038
γ _k	Kuru B.H.A.	gr/cm ³	1.06	1.10	-	-	-	1.080	0.028
γ _d	Doygun B.H.A.	gr/cm ³	1.59	1.61	-	-	-	1.600	0.014
γ _s	Tane B.H.A	gr/cm ³	2.26	2.26	2.26	2.26	2.26	2.26	-
e	Böşluk Oranı	%	112	105	-	-	-	108.5	4.949
n	Porozite	%	52.86	51.32	-	-	-	52.09	1.088
w	Su Muhtevası	%	48.37	46.63	-	-	-	47.50	1.230
S _r	Doygunluk Derecesi	%	97.50	99.97	-	-	-	98.73	1.746

KULLANILAN FORMÜLLER		FORMÜL GEÇİŞLERİ
* $\gamma_n = W_{\text{tüm}} / V_{\text{tüm}}$		* $\gamma_n = (1-n) \cdot w + (1-n) \cdot \gamma_s \cdot (1-n) \cdot (1+w)$
* $\gamma_k = W_{\text{tane}} / V_{\text{tüm}}$		* $V_k = (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_d = W_{\text{doygun}} / V_{\text{tane}}$		* $\gamma_d = n + (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_s = W_{\text{tane}} / V_{\text{tane}}$		* $e = n / (1-n)$
* $e = V_b / V_{\text{tane}}$		* $S_r = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot w / n$
* $n = V_b / V_{\text{tüm}}$		
* $W = (W_{\text{yat}} - W_{\text{kuru}}) / W_{\text{kuru}}$		
* $S_r = V_{\text{su}} / V_b$		

Kontrol Eden Sair KAHRAMAN



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

1

ZEMİNİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ

NUMUNE NO	SK 8
ÖRNEĞİN ALINDIGI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

SMB	TANIM	BRM	1.Ör.	2.Ör.	3.Ör.	4.Ör.	5.Ör.	ORT.	St.S.
R	Örnek Çapı	cm	3.77	3.77	3.77	3.77	5.40	-	-
A	Örnek Kesit Alanı	cm ²	11.16	11.16	11.16	11.16	22.90	-	-
L	Örnek Boyu	cm	4.94	7.62	7.62	7.62	7.97	-	-
V	Örnek Hacmi	cm ³	55.36	85.03	85.03	85.03	182.5	-	-
W	Doğal Numune Ağırl.	gr	112.2	178.6	174.0	173.0	344.1	-	-
W _t	Kuru Numune Ağırl.	gr	95.0	-	-	-	289.2	-	-
W _s	Su Ağırlığı	gr	17.20	-	-	-	54.95	-	-
V _t	Tane Hacmi	gr	35.18	-	-	-	107.1	-	-
V _s	Su Hacmi	cm ³	17.20	-	-	-	54.95	-	-
V _b	Hava Hacmi	cm ³	2.62	-	-	-	20.44	-	-
V _b	Böşluk Hacmi	cm ³	19.82	-	-	-	75.39	-	-
γ_n	Doğal B.H.A.	gr/cm ³	2.026	2.10	2.10	2.03	1.885	2.016	0.079
γ_k	Kuru B.H.A.	gr/cm ³	1.710	-	-	-	1.580	1.645	0.091
γ_d	Doygun B.H.A.	gr/cm ³	2.070	-	-	-	1.997	2.033	0.051
γ_t	Tane B.H.A.	gr/cm ³	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	-
e	Böşluk Oranı	%	56.33	-	-	-	70.38	63.35	9.934
n	Porozite	%	35.80	-	-	-	41.32	38.56	3.903
w	Su Muhtevası	%	18.10	-	-	-	19.00	18.55	0.636
S _r	Doygunluk Derecesi	%	86.78	-	-	-	72.88	79.83	9.828

KULLANILAN FORMÜLLER		FORMÜL GECİŞLERİ
* $\gamma_n = W_{tüm}/V_{tüm}$		* $\gamma_n = (1-n) \cdot w + (1-n) \cdot \gamma_s = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot (1+w)$
* $\gamma_k = W_{tane}/V_{tüm}$		* $V_k = (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_d = W_{doygun}/V_{tane}$		* $\gamma_d = n + (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_s = W_{tane}/V_{tane}$		* $e = n/(1-n)$
* $e = V_b/V_{tane}$		* $S_r = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot w/n$
* $n = V_b/V_{tüm}$		
* $W = (W_{yes} - W_{kuru})/W_{kuru}$		
* $S_r = V_{su}/V_b$		

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

1

ZEMİNİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ

NUMUNE NO	SK 7
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor İlçesi Yenice Mahallesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

SMB	TANIM	BRM	1.Ör.	2.Ör.	3.Ör.	4.Ör.	5.Ör.	ORT.	St.S.
R	Örnek Çapı	cm	3.80	3.80	5.40	-	-	-	-
A	Örnek Kesit Alanı	cm ²	11.34	11.34	22.90	-	-	-	-
L	Örnek Boyu	cm	3.70	7.62	10.41	-	-	-	-
V	Örnek Hacmi	cm ³	41.96	86.42	238.4	-	-	-	-
W	Doğal Numune Ağırlık.	gr	77.20	167.6	436.2	-	-	-	-
W _t	Kuru Numune Ağırlık.	gr	63.20	-	357.6	-	-	-	-
W _s	Su Ağırlığı	gr	14.00	-	78.67	-	-	-	-
V _t	Tane Hacmi	gr	24.98	-	141.3	-	-	-	-
V _s	Su Hacmi	cm ³	14.00	-	78.67	-	-	-	-
V _h	Hava Hacmi	cm ³	2.98	-	18.40	-	-	-	-
V _b	Boşluk Hacmi	cm ³	16.98	-	97.07	-	-	-	-
γ _n	Dogal B.H.A.	gr/cm ³	1.839	1.93	1.820	-	-	1.863	0.058
γ _k	Kuru B.H.A.	gr/cm ³	1.506	-	1.490	-	-	1.498	0.011
γ _d	Doygun B.H.A.	gr/cm ³	1.91	-	1.900	-	-	1.905	0.007
γ _s	Tane B.H.A	gr/cm ³	2.53	2.53	2.53	-	-	2.53	-
e	Boşluk Oranı	%	67.97	-	68.67	-	-	68.32	0.494
n	Porozite	%	40.46	-	40.71	-	-	40.58	0.176
w	Su Muhitevası	%	22.15	-	21.99	-	-	22.07	0.113
Sr	Doygunluk Derecesi	%	82.44	-	81.04	-	-	81.74	0.989

KULLANILAN FORMÜLLER		FORMÜL GECİSLERİ
* $\gamma_n = W_{\text{tüm}} / V_{\text{tüm}}$		* $\gamma_n = (1-n) \cdot w + (1-n) \cdot \gamma_s = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot (1+w)$
* $\gamma_k = W_{\text{tane}} / V_{\text{tüm}}$		* $V_k = (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_d = W_{\text{doygun}} / V_{\text{tane}}$		* $\gamma_d = n + (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_s = W_{\text{tane}} / V_{\text{tane}}$		* $e = n / (1-n)$
* $e = V_b / V_{\text{tane}}$		* $S_r = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot w / n$
* $n = V_b / V_{\text{tüm}}$		
* $W = (W_{\text{yat}} - W_{\text{kuru}}) / W_{\text{kuru}}$		
* $S_r = V_{\text{su}} / V_b$		

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

1

ZEMİNİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ

NUMUNE NO	SK 4
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar İlçesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

SMB	TANIM	BRM	1.Ör.	2.Ör.	3.Ör.	4.Ör.	5.Ör.	ORT.	St.S.
R	Örnek Çapı	cm	3.77	3.77	5.40	-	-	-	-
A	Örnek Kesit Alanı	cm ²	11.16	11.16	22.90	-	-	-	-
L	Örnek Boyu	cm	2.30	7.62	6.09	-	-	-	-
V	Örnek Hacmi	cm ³	25.67	85.04	139.4	-	-	-	-
W	Doğal Numune Ağırl.	gr	47.80	165.0	258.1	-	-	-	-
W _t	Kuru Numune Ağırl.	gr	39.20	-	211.4	-	-	-	-
W _s	Su Ağırlığı	gr	8.60	-	46.72	-	-	-	-
V _t	Tane Hacmi	gr	14.00	-	75.50	-	-	-	-
V _s	Su Hacmi	cm ³	8.60	-	46.72	-	-	-	-
V _h	Hava Hacmi	cm ³	3.07	-	17.40	-	-	-	-
V _b	Böşluk Hacmi	cm ³	11.67	-	64.12	-	-	-	-
γ _n	Doğal B.H.A.	gr/cm ³	1.86	1.94	1.85	-	-	1.883	0.049
γ _k	Kuru B.H.A.	gr/cm ³	1.52	-	1.51	-	-	1.515	0.007
γ _d	Doygun B.H.A.	gr/cm ³	1.98	-	1.97	-	-	1.975	0.007
γ _s	Tane B.H.A	gr/cm ³	2.80	-	2.80	-	-	2.80	0.000
e	Böşluk Oranı	%	83.35	-	84.92	-	-	84.13	1.110
n	Porozite	%	45.46	-	45.93	-	-	45.69	0.332
w	Su Muhtevası	%	21.93	-	22.10	-	-	22.01	0.120
S _r	Doygunluk Derecesi	%	73.69	-	72.86	-	-	73.27	0.586

KULLANILAN FORMÜLLER		FORMÜL GEÇİSLERİ
* $\gamma_n = W_{\text{tüm}} / V_{\text{tüm}}$		* $\gamma_n = (1-n) \cdot w + (1-n) \cdot \gamma_s = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot (1+w)$
* $\gamma_k = W_{\text{tane}} / V_{\text{tüm}}$		* $V_k = (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_d = W_{\text{doygun}} / V_{\text{tane}}$		* $\gamma_d = n + (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_s = W_{\text{tane}} / V_{\text{tane}}$		* $e = n / (1-n)$
* $e = V_b / V_{\text{tane}}$		* $S_r = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot w / n$
* $n = V_b / V_{\text{tüm}}$		
* $W = (W_{\text{yat}} - W_{\text{kuru}}) / W_{\text{kuru}}$		
* $S_r = V_{\text{su}} / V_b$		

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

1

ZEMİNİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ

NUMUNE NO	SK 5
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice Başpinar Mahallesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

SMB	TANIM	BRM	1.Ör.	2.Ör.	3.Ör.	4.Ör.	5.Ör.	ORT.	St.S.
R	Örnek Çapı	cm	3.80	3.80	3.80	3.80	-	-	-
A	Örnek Kesit Alanı	cm ²	11.34	11.34	11.34	11.34	-	-	-
L	Örnek Boyu	cm	7.62	7.62	2.17	3.65	-	-	-
V	Örnek Hacmi	cm ³	86.42	86.42	24.60	41.39	-	-	-
W	Doğal Numune Ağır.	gr	133.6	157.6	45.30	73.00	-	-	-
W _t	Kuru Numune Ağır.	gr	117.2	116.7	32.55	54.48	-	-	-
W _s	Su Ağırlığı	gr	36.35	40.90	10.75	18.52	-	-	-
V _t	Tane Hacmi	gr	43.11	42.90	11.96	20.03	-	-	-
V _s	Su Hacmi	cm ³	36.35	40.90	10.75	18.52	-	-	-
V _b	Hava Hacmi	cm ³	6.96	2.62	1.89	2.84	-	-	-
V _b	Boşluk Hacmi	cm ³	43.31	43.52	12.64	21.36	-	-	-
γ _n	Doğal B.H.A.	gr/cm ³	1.77	1.82	1.76	1.76	-	1.777	0.028
γ _k	Kuru B.H.A.	gr/cm ³	1.35	1.35	1.32	1.32	-	1.335	0.017
γ _d	Doygun B.H.A.	gr/cm ³	1.85	1.85	1.83	1.83	-	1.840	0.011
γ _s	Tane B.H.A	gr/cm ³	2.72	2.72	2.72	2.72	-	2.72	-
e	Böşluk Oranı	%	100	101	105	106	-	103	2.943
n	Porozite	%	50.11	50.35	51.38	51.60	-	50.86	0.739
w	Su Muhtevası	%	31.00	35.22	33.02	33.90	-	33.30	1.782
S _r	Doygunluk Derecesi	%	83.93	93.97	85.04	86.70	-	87.41	4.519

KULLANILAN FORMÜLLER		FORMÜL GECİŞLERİ
* $\gamma_n = W_{\text{tüm}}/V_{\text{tüm}}$		* $\gamma_n = (1-n) \cdot w + (1-n) \cdot \gamma_s \cdot (1-w)$
* $\gamma_k = W_{\text{tane}}/V_{\text{tüm}}$		* $V_k = (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_d = W_{\text{doygun}}/V_{\text{tane}}$		* $\gamma_d = n + (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_s = W_{\text{tane}}/V_{\text{tane}}$		* $e = n/(1-n)$
* $e = V_b/V_{\text{tane}}$		* $S_r = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot w/n$
* $n = V_b/V_{\text{tüm}}$		
* $W = (W_{\text{yat}} - W_{\text{kuru}})/W_{\text{kuru}}$		
* $S_r = V_{\text{su}}/V_b$		

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

1

ZEMİNİN TEMEL FİZİKSEL ÖZELLİKLERİ

NUMUNE NO	SK 6
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor Yenice Mahallesi Jandarma Karakolu Karsısı
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

SMB	TANIM	BRM	1.Or.	2.Or.	3.Or.	4.Or.	5.Or.	ORT.	St.S.
R	Örnek Çapı	cm	3.77	3.77	3.77	-	-	-	-
A	Örnek Kesit Alanı	cm ²	11.16	11.16	11.16	-	-	-	-
L	Örnek Boyu	cm	4.02	1.85	5.17	-	-	-	-
V	Örnek Hacmi	cm ³	44.87	20.64	57.69	-	-	-	-
W	Doğal Numune Ağırl.	gr	91.40	40.00	112.2	-	-	-	-
W _t	Kuru Numune Ağırl.	gr	78.40	34.00	92.80	-	-	-	-
W _s	Su Ağırlığı	gr	13.00	6.00	19.40	-	-	-	-
V _t	Tane Hacmi	gr	29.92	12.97	35.42	-	-	-	-
V _s	Su Hacmi	cm ³	13.00	6.00	19.40	-	-	-	-
V _h	Hava Hacmi	cm ³	1.95	1.67	2.87	-	-	-	-
V _b	Boşluk Hacmi	cm ³	14.95	7.67	22.27	-	-	-	-
γ _t	Doğal B.H.A.	gr/cm ³	2.03	1.93	1.94	-	-	1.966	0.055
γ _k	Kuru B.H.A.	gr/cm ³	1.74	1.640	1.608	-	-	1.662	0.068
γ _d	Doygun B.H.A.	gr/cm ³	2.08	2.01	1.990	-	-	2.020	0.047
γ _s	Tane B.H.A	gr/cm ³	2.62	2.62	2.620	-	-	2.620	-
e	Boşluk Oranı	%	19.06	59.13	62.87	-	-	61.00	2.644
n	Porozite	%	33.31	37.16	38.60	-	-	36.35	2.734
w	Su Muhtevası	%	16.58	17.64	20.90	-	-	18.37	2.251
Sr	Doygunluk Derecesi	%	86.95	78.22	87.11	-	-	84.09	5.087

KULLANILAN FORMÜLLER		FORMÜL GEÇİŞLERİ
* $\gamma_t = W_{\text{tüm}}/V_{\text{tüm}}$		* $\gamma_t = (1-n) \cdot w + (1-n) \cdot \gamma_s \cdot (1-n) \cdot (1+w)$
* $\gamma_k = W_{\text{tane}}/V_{\text{tüm}}$		* $V_k = (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_d = W_{\text{doygun}}/V_{\text{tane}}$		* $\gamma_d = n + (1-n) \cdot \gamma_s$
* $\gamma_s = W_{\text{tane}}/V_{\text{tane}}$		* $e = n/(1-n)$
* $e = V_b/V_{\text{tane}}$		* $S_r = \gamma_s \cdot (1-n) \cdot w/n$
* $n = V_b/V_{\text{tüm}}$		
* $W = (W_{\text{yat}} - W_{\text{kuru}})/W_{\text{kuru}}$		
* $S_r = V_{\text{su}}/V_b$		

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN

EK-B

NUMUNELERİN ELEK ANALİZİ SONUÇLARI





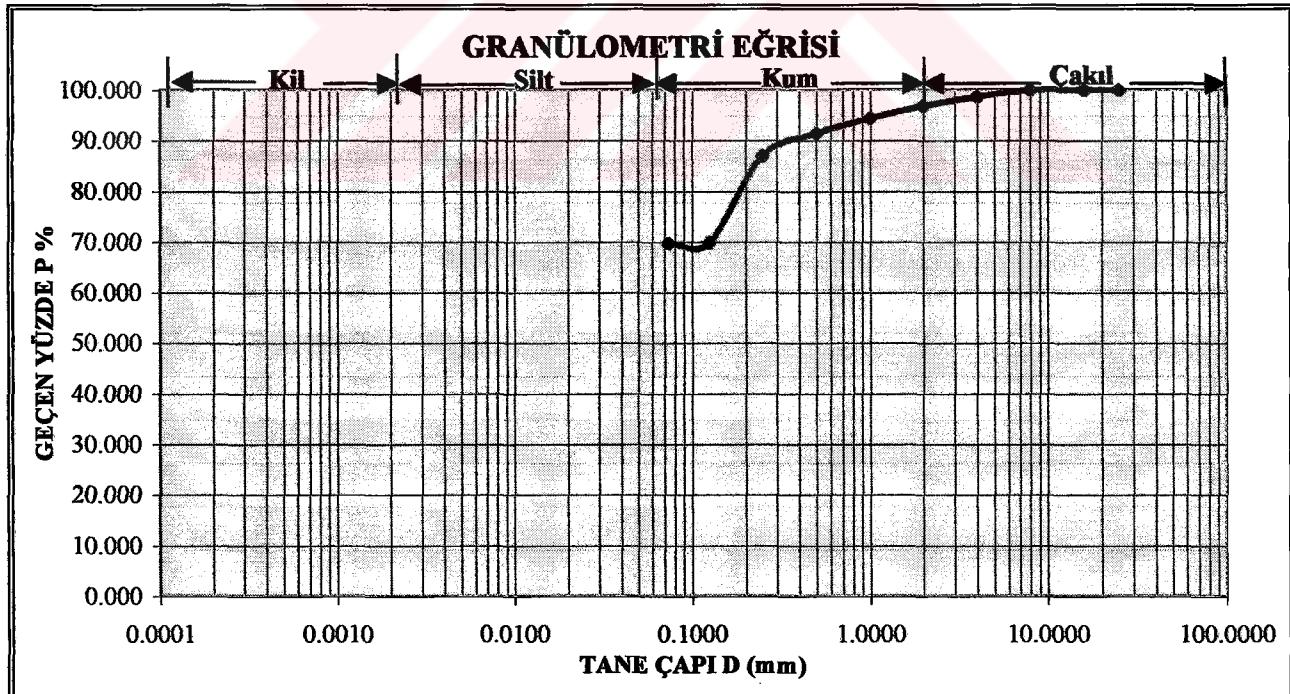
T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2a

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 1		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampus Alanı Müh. Mim. Fak. Arkası		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktarı	250 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	KALAN %	KALAN AĞIRLIK (gr)	GEÇEN AĞIRLIK (gr)
25,000	100,00	0,00	0,000	250,000
16,000	100,00	0,00	0,000	250,000
8,000	100,00	0,00	0,000	250,000
4,000	98,72	1,28	3,200	246,800
2,000	96,88	1,84	4,600	242,200
1,000	94,48	2,40	6,000	236,200
0,500	91,44	3,04	7,600	228,600
0,250	86,96	4,48	11,200	217,400
0,125	69,84	17,12	42,800	174,600
0,074	69,76	0,08	0,200	174,400



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



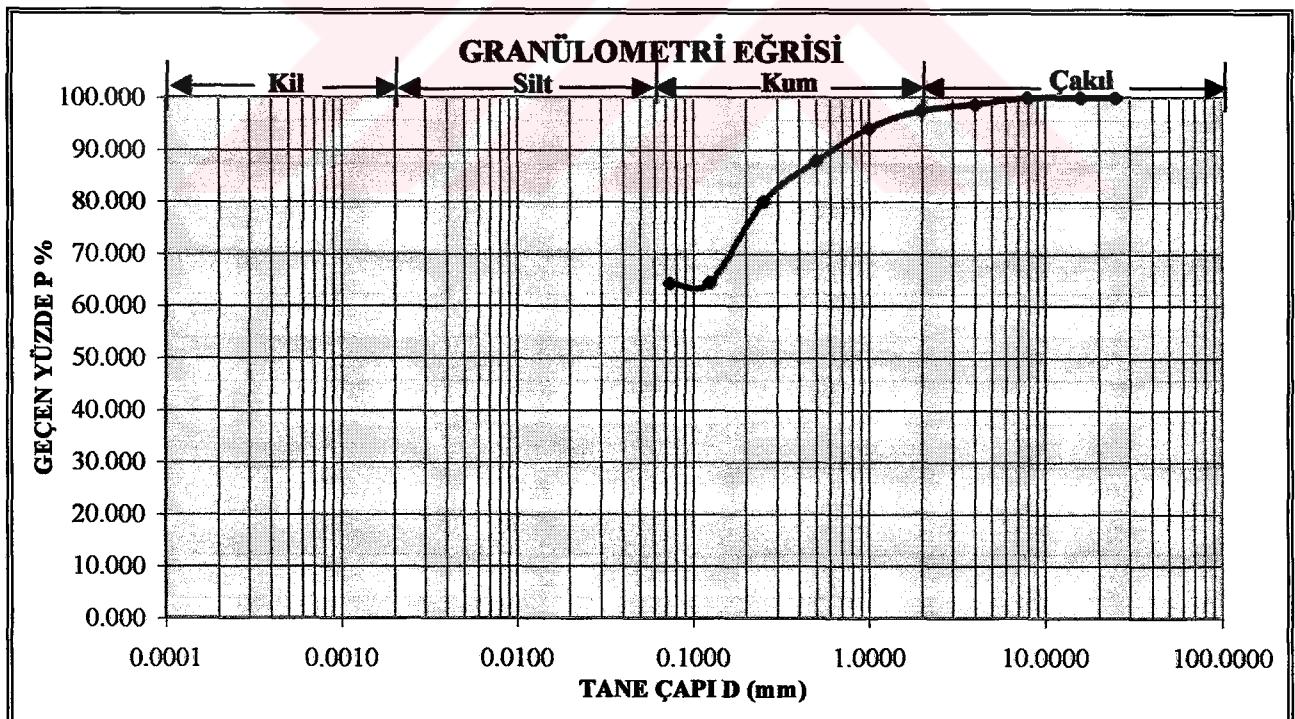
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

2a

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 2		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampus Alanı Fen Edebiyat Fak. Karşısı		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktarı	250 gr
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	KALAN %	KALAN AĞIRLIK (gr)	GEÇEN AĞIRLIK (gr)
25,000	100,00	0,00	0,000	250,000
16,000	100,00	0,00	0,000	250,000
8,000	100,00	0,00	0,000	250,000
4,000	98,80	1,20	3,000	247,000
2,000	97,60	1,20	3,000	244,000
1,000	94,16	3,44	8,600	235,400
0,500	87,92	6,24	15,600	219,800
0,250	80,08	7,84	19,600	200,200
0,125	64,40	15,68	39,200	161,000
0,074	64,36	0,04	0,100	160,900



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



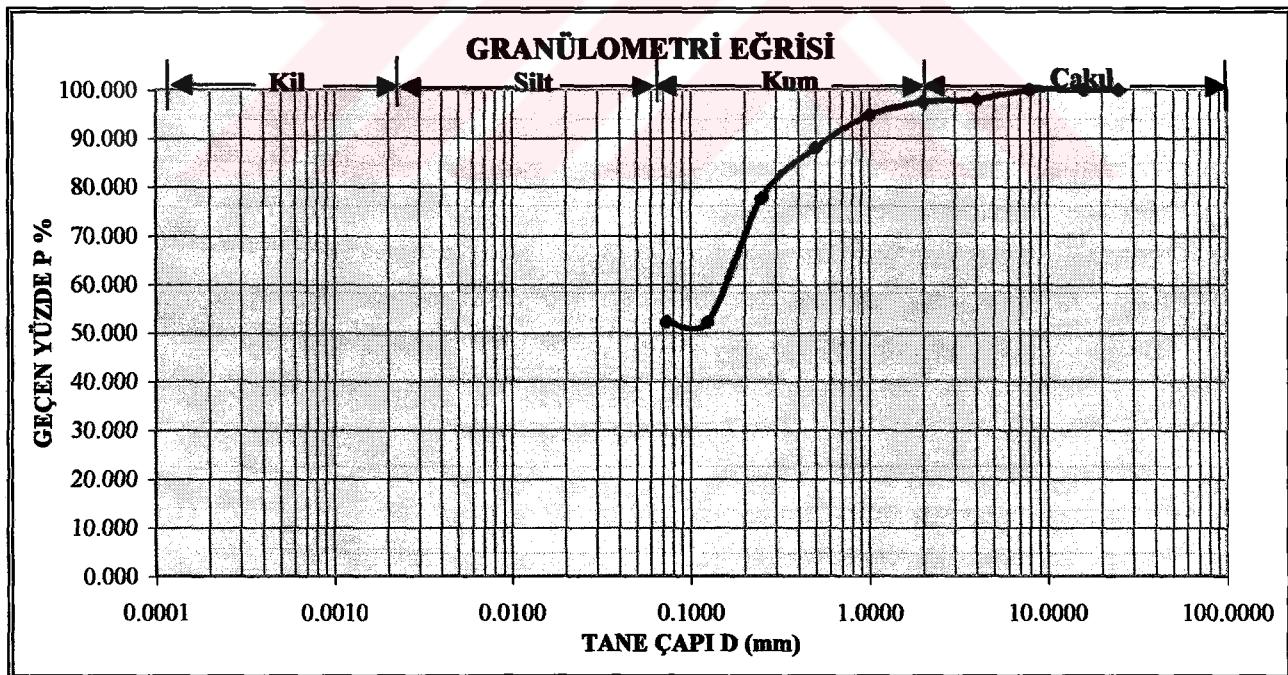
T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2a

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 3		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampus Alanı (Merkez Kafeterya Karşısı)		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktarı	250 gr
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	KALAN %	KALAN AĞIRLIK (gr)	GEÇEN AĞIRLIK (gr)
25,000	100,00	0,00	0,000	250,000
16,000	100,00	0,00	0,000	250,000
8,000	100,00	0,00	0,000	250,000
4,000	98,08	1,92	4,800	245,200
2,000	97,52	0,56	1,400	243,800
1,000	94,80	2,72	6,800	237,000
0,500	88,00	6,80	17,000	220,000
0,250	77,68	10,32	25,600	194,200
0,125	52,24	25,44	63,600	130,600
0,074	52,24	0,00	0,000	130,600



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



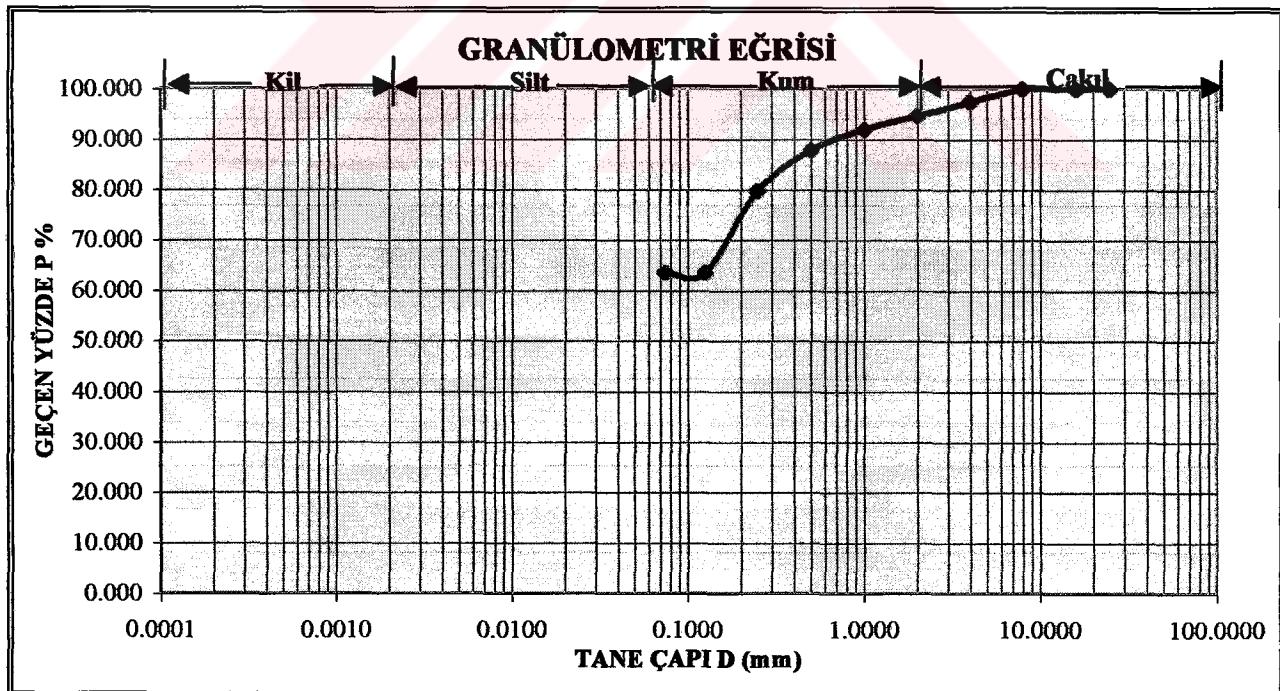
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2a

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 4		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar İlçesi		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktar	250 gr
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	KALAN %	KALAN AĞIRLIK (gr)	GEÇEN AĞIRLIK (gr)
25,000	100,00	0,00	0,000	250,000
16,000	100,00	0,00	0,000	250,000
8,000	100,00	0,00	0,000	250,000
4,000	97,52	2,48	6,200	243,800
2,000	94,72	2,80	7,000	236,800
1,000	92,08	2,64	6,600	230,200
0,500	87,84	10,60	10,600	219,600
0,250	79,76	8,08	20,200	199,400
0,125	63,60	16,16	40,400	159,000
0,074	63,60	0,00	0,000	159,000



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



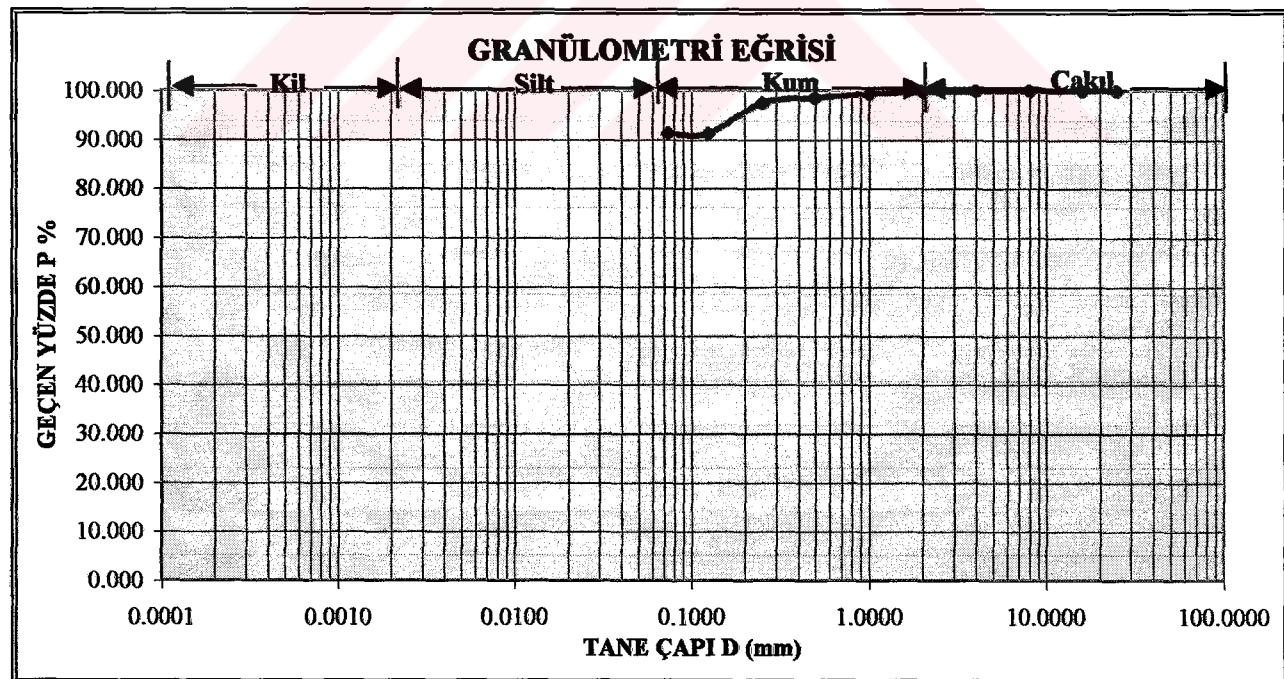
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2a

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 5		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice Başpınar Mahallesi		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktarı	250 gr
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	KALAN %	KALAN AĞIRLIK (gr)	GEÇEN AĞIRLIK (gr)
25,000	100,00	0,00	0,000	250,000
16,000	100,00	0,00	0,000	250,000
8,000	100,00	0,00	0,000	250,000
4,000	100,00	0,00	0,000	250,000
2,000	99,92	0,08	0,200	249,800
1,000	99,44	0,48	1,200	248,600
0,500	98,56	0,88	2,200	246,400
0,250	97,52	1,04	2,600	243,800
0,125	91,20	6,32	15,800	228,000
0,074	91,20	0,00	0,000	228,000



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



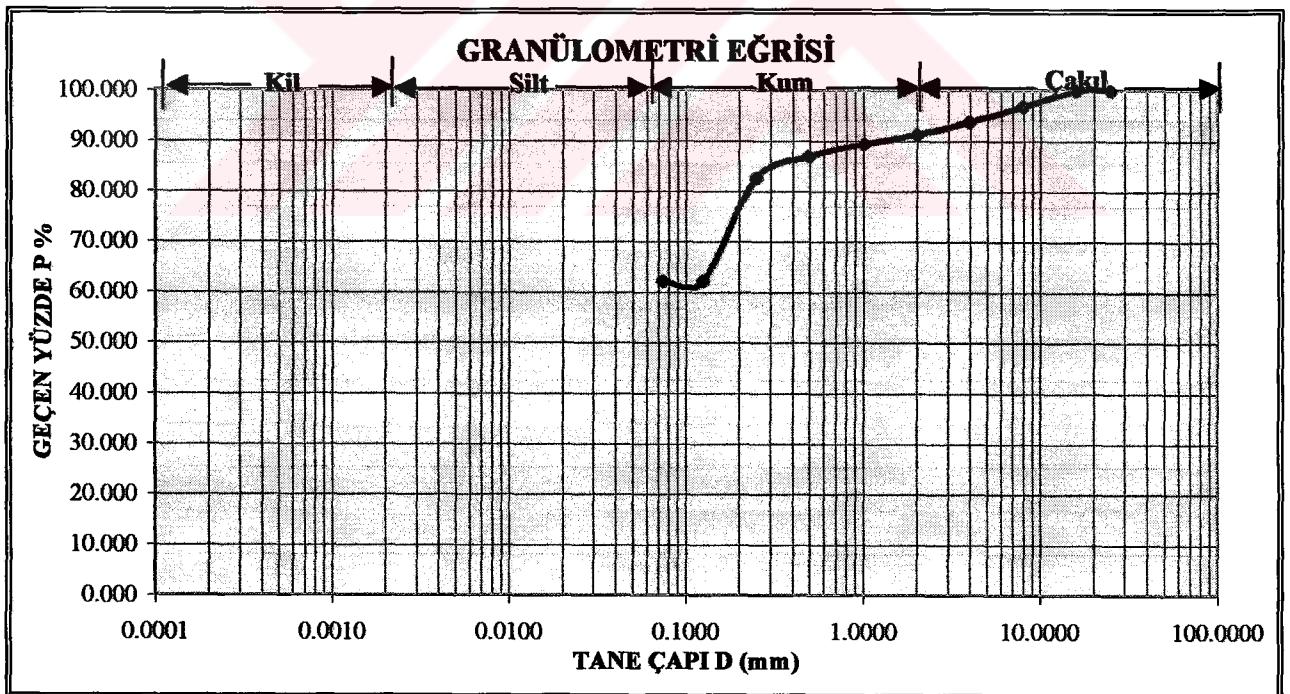
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2a

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 6		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçe Yenice Mah. Jandarma Karakolu Karşısı		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktarı	250 gr
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	KALAN %	KALAN AĞIRLIK (gr)	GEÇEN AĞIRLIK (gr)
25,000	100,00	0,00	0,000	250,000
16,000	100,00	0,00	0,000	250,000
8,000	96,80	3,20	8,000	242,000
4,000	93,76	3,04	7,600	234,400
2,000	91,28	2,48	6,200	228,200
1,000	89,44	1,84	4,600	223,600
0,500	86,96	6,20	6,200	217,400
0,250	82,56	4,40	11,000	206,400
0,125	62,16	20,40	51,000	155,400
0,074	62,16	0,00	0,000	155,400



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



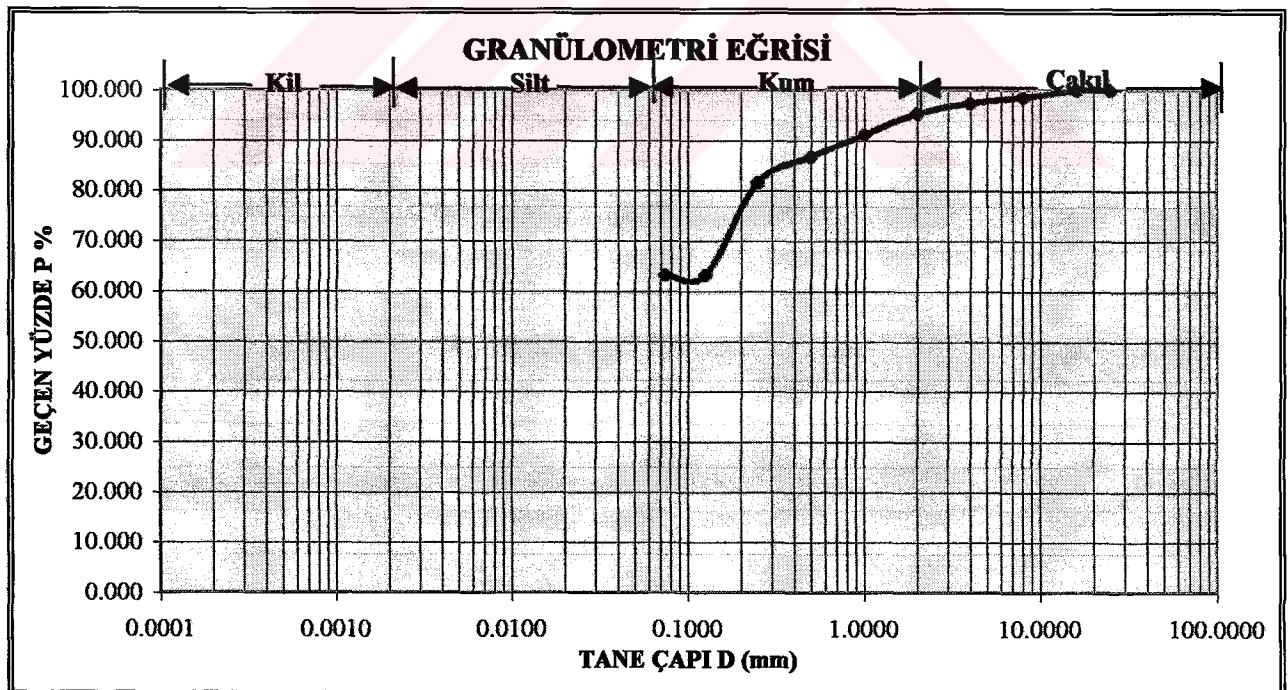
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2a

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 7		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktarı	250 gr
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	KALAN %	KALAN AĞIRLIK (gr)	GEÇEN AĞIRLIK (gr)
25,000	100,00	0,00	0,000	250,000
16,000	100,00	0,00	0,000	250,000
8,000	98,56	1,44	3,600	246,400
4,000	97,44	1,12	2,800	243,600
2,000	95,44	2,00	5,000	238,600
1,000	91,12	4,32	10,800	227,800
0,500	86,80	10,80	10,800	217,000
0,250	81,60	5,20	13,000	204,000
0,125	63,12	18,48	46,200	157,800
0,074	63,12	0,00	0,000	157,800





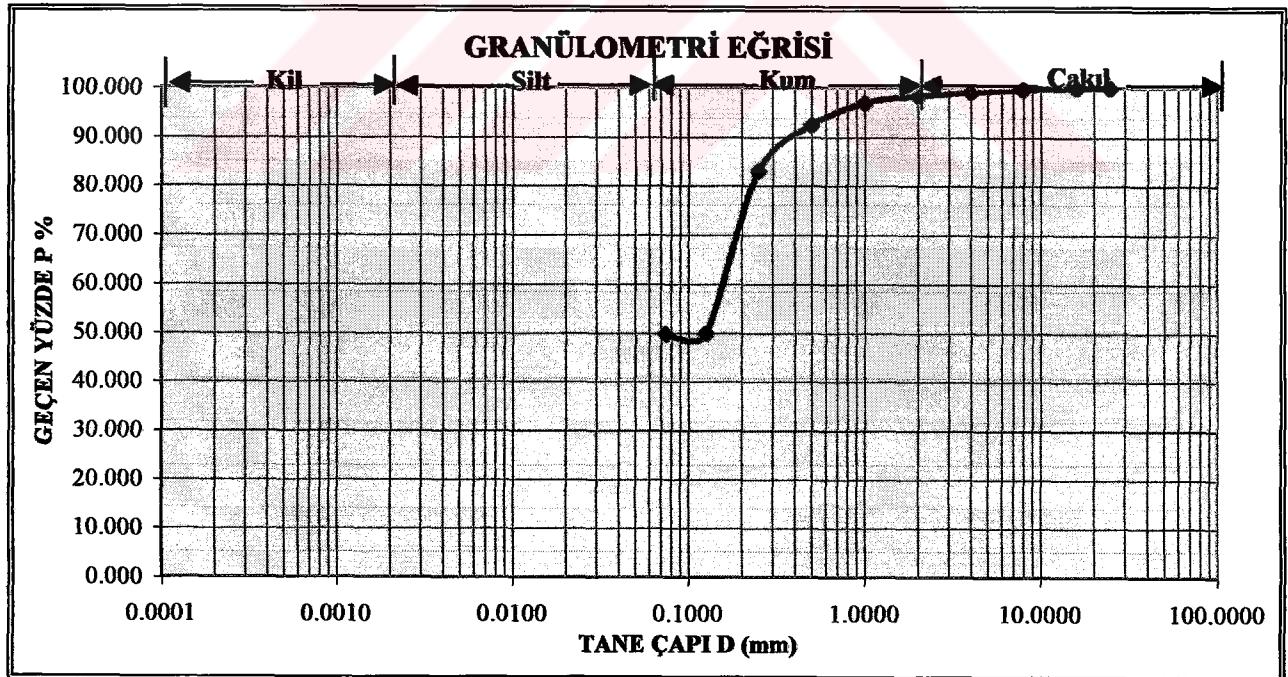
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2a

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 8		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktarı	250 gr
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	KALAN %	KALAN AĞIRLIK (gr)	GEÇEN AĞIRLIK (gr)
25,000	100,00	0,00	0,000	250,000
16,000	100,00	0,00	0,000	250,000
8,000	99,76	0,24	0,600	249,400
4,000	99,28	0,48	1,200	248,200
2,000	98,40	0,88	2,200	246,000
1,000	96,96	1,44	3,600	242,400
0,500	92,40	11,40	11,400	231,000
0,250	83,04	9,36	23,400	207,600
0,125	49,76	33,28	83,200	124,400
0,074	49,72	0,04	0,100	124,300



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN

EK-C

NUMUNELERİN HİDROMETRE DENEYİ SONUÇLARI





**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

Ek 2b

HİDROMETRE DENEYİ

NUMUNE NO	SK 1		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampus Alanı Müh. Mim. Fak. Arkası		
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
SIFIR DÜZELTMESİ	3	MENİSKÜS DÜZELTMESİ	1
TANE BİRİM HACİM AĞ. (G_s)	2.69	NUMUNE MIKTARI	100 gr

History And Time	Temp	Elapsed Time	Actual Hyd. Read.	Corr. Hyd. Read.	Ac.d.	Adj.	Hyd. Corr. Only For Meniscus	Tab.3	L/t	Tab.4	D=K* L/t
										K	D
03.02.02 12.00	20	0.5	57	54	53.46	37.05	58	68	13.6	0.0134	0.0494167
03.02.02 12.01	20	1	50	50	49.50	34.30	54	74	7.4	0.0134	0.0364519
03.02.02 12.02	20	2	48	48	47.52	32.93	52	78	3.9	0.0134	0.026428
03.02.02 12.04	20	4	43	43	42.57	29.50	47	86	2.15	0.0134	0.0196482
03.02.02 12.08	20	8	40	40	39.60	27.44	44	91	1.1375	0.0134	0.0142915
03.02.02 12.15	20	15	37	37	36.63	25.38	41	96	0.6400	0.0134	0.010720
03.02.02 12.30	20	30	35	35	34.65	24.01	39	99	0.3300	0.0134	0.0076977
03.02.02 13.00	20	60	34	34	33.66	23.32	38	10.1	0.1683	0.0134	0.0054972
03.02.02 14.00	20	120	32	32	31.68	21.95	36	10.4	0.0866	0.0134	0.00394333
03.02.02 16.00	20	240	26	26	25.74	17.83	30	11.4	0.0475	0.0134	0.00292046
04.02.02 20.45	20	525	24	24	23.76	16.46	28	11.7	0.0222	0.0134	0.00199650
04.02.02 04.40	20	860	22	22	21.78	15.09	26	12.0	0.0139	0.0134	0.00157980
04.02.02 12.00	20	1440	21	21	20.79	14.40	25	12.2	0.0084	0.0134	0.00123323
04.02.02 12.00	20	2880	20	20	19.80	13.72	24	12.4	0.0043	0.0134	0.00087869

**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

Ek 2b

HİDROMETRE DENEYİ

NUMUNE NO	SK 2	
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampüs Alanı Fen Edebiyat Fak. Kar.	
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY	
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi	
SIFIR DÜZELTMESİ	3	MENİSKÜS DÜZELTMESİ
TANE BİRİM HACİM AĞ. (G_s)	2.53	NUMUNE MİKTARI
		100 gr

History And Time	Temp	Elapsed Time	Actual Hyd. Read.	Corr. Hyd. Read.	Acd.	Adj.	Hyd. Corr. Only For Meniscus	Tab.3	L/t	Tab.4	D=K* L/t
03.02.02 12.00	20	0.5	59	56	57.12	31.67	60	6.5	13.0	0.0141	0.05080000
03.02.02 12.01	20	1	55	52	53.04	29.42	56	7.1	7.1	0.0141	0.03750000
03.02.02 12.02	20	2	53	50	51.00	28.28	54	7.4	3.7	0.0141	0.02712100
03.02.02 12.04	20	4	48	45	45.90	25.45	49	8.3	2.075	0.0141	0.02031080
03.02.02 12.08	20	8	45	42	42.84	23.75	46	8.8	1.100	0.0141	0.01478820
03.02.02 12.15	20	15	42	39	39.78	22.06	43	9.2	0.613	0.0141	0.01103949
03.02.02 12.30	20	30	39	36	36.72	20.36	39	9.9	0.330	0.0141	0.00809980
03.02.02 13.00	20	60	36	33	33.66	18.66	37	10.2	0.170	0.0141	0.00581357
03.02.02 14.00	20	120	33	30	30.60	16.97	34	10.7	0.0891	0.0141	0.00420879
03.02.02 16.00	20	240	31	28	28.56	15.85	32	11.1	0.0462	0.0141	0.00303068
04.02.02 20.45	20	525	29	26	26.52	14.70	30	11.4	0.0217	0.0141	0.00207753
04.02.02 04.40	20	860	26	23	23.45	13.01	27	11.9	0.0138	0.0141	0.00165637
04.02.02 12.00	20	1440	25	22	22.44	12.44	26	12.0	0.0083	0.0141	0.00128689
04.02.02 12.00	20	2880	24	21	21.42	11.87	25	12.2	0.0042	0.0141	0.00091812

**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

Ek 2b

HIDROMETRE DENEYİ

NUMUNE NO	SK 3		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampus Alanı (Merkez Kafeterya Karşısı)		
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
SIFIR DÜZELTMESİ	3	MENİSKÜS DÜZELTMESİ	1
TANE BİR. HACİM AĞ. (G_s)	2.26	NUMUNE MİKTARI	100 gr

History And Time	Temp °C	Elapsed Time t	Actual Hyd. Read.	Corr. Hyd. Read.	Acđ.	Adj.	Hyd. Corr. Only For Meniscus	Tab.3 L/t	Tab.4 K	D=K* L/t D
03.02.02 12.00	20	0.5	56	53	57.24	31.73	57	7.0	14.0	0.0143 0.05350000
03.02.02 12.01	20	1	52	49	52.92	29.37	53	7.6	7.6	0.0143 0.03942200
03.02.02 12.02	20	2	50	47	50.76	28.14	51	7.9	3.95	0.0143 0.02842060
03.02.02 12.04	20	4	47	44	47.52	26.34	48	8.4	2.10	0.0143 0.02072260
03.02.02 12.08	20	8	45	42	45.36	25.15	46	8.8	1.10	0.0143 0.01499790
03.02.02 12.15	20	15	42	39	42.12	23.35	43	9.2	0.613	0.0143 0.01119600
03.02.02 12.30	20	30	41	38	41.04	22.75	42	9.4	0.313	0.0143 0.00800033
03.02.02 13.00	20	60	40	37	39.96	22.15	41	9.6	0.160	0.0143 0.00576000
03.02.02 14.00	20	120	39	36	38.88	21.55	40	9.7	0.0808	0.0143 0.00406482
03.02.02 16.00	20	240	36	33	35.64	19.76	37	10.2	0.0425	0.0143 0.00294802
04.02.02 20.45	20	525	35	32	34.56	19.16	36	10.4	0.0198	0.0143 0.00201200
04.02.02 04.40	20	860	32	29	31.32	17.36	33	10.9	0.0126	0.0143 0.00160900
04.02.02 12.00	20	1440	30	27	29.16	16.16	31	11.2	0.0077	0.0143 0.00126051
04.02.02 12.00	20	2880	28	25	27.00	14.96	29	11.5	0.0039	0.0143 0.00090328

**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**

 T.C. NİĞDE ÜNİVERSİTESİ MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI	HİDROMETRE DENEYİ	Ek 2b
---	--------------------------	--------------

NUMUNE NO	SK 4		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar Kasabası		
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER, Yakup BAY		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
SIFIR DÜZELTMESİ	3	MENİSKÜS DÜZELTMESİ	1
TANE BİRİM HACİM AĞ.(G_s)	2.80	NUMUNE MİKTARI	100 gr

History And Time	Temp °C	Elapsed Time	Actual Hyd. Read.	Corr. Hyd. Read.	Acd.	Adj.	Hyd. Corr. Only For Meniscus	Tab. 3	L/t	Tab. 4	D=K* L/t
03.02.02 12.00	20	0.5	60	57	55.29	37.1	61	6.3	12.6	0.0131	0.04650000
03.02.02 12.01	20	1	56	53	51.41	34.49	57	7.0	7.0	0.0131	0.03465900
03.02.02 12.02	20	2	54	51	49.47	33.19	55	7.3	3.65	0.0131	0.02502750
03.02.02 12.04	20	4	49	46	44.62	29.94	50	8.1	2.025	0.0131	0.01864160
03.02.02 12.08	20	8	46	43	41.71	27.99	47	8.6	1.075	0.0131	0.01358200
03.02.02 12.15	20	15	43	40	38.80	26.03	44	9.1	0.606	0.0131	0.01019780
03.02.02 12.30	20	30	40	37	35.89	24.08	41	9.6	0.32	0.0131	0.00741040
03.02.02 13.00	20	60	39	36	34.92	23.43	40	9.7	0.161	0.0131	0.00525630
03.02.02 14.00	20	120	37	34	32.98	22.13	38	10.1	0.084	0.0131	0.00379670
03.02.02 16.00	20	240	34	31	30.07	20.18.	35	10.5	0.437	0.0131	0.00273840
04.02.02 20.45	20	525	32	29	28.13	18.87	33	10.9	0.0207	0.0131	0.00188476
04.02.02 04.40	20	860	30	27	26.19	17.57	31	11.2	0.013	0.0131	0.00149362
04.02.02 12.00	20	1440	27	24	23.28	15.62	28	11.7	0.0081	0.0131	0.00118045
05.02.02 12.00	20	2880	26	23	22.31	14.97	27	11.9	0.0043	0.0131	0.00086092

Kontrol Eden
Doç. Dr. Saîr KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

Ek 2b

HIDROMETRE DENEYİ

NUMUNE NO	SK 5		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Nilde İli Bor İlçesi		
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER		
PROJE	Araştırma Projesi		
SIFIR DÜZELTMESİ	3	MENİSKÜS DÜZELTMESİ	1
TANE BİRİM HACİM AĞ. (G_s)	2.77	NUMUNE MİKTARI	100gr

History And Time	Temp	Elapsed Time	Actual Hyd. Read.	Corr. Hyd. Read.	Acd.	Adj.	Hyd. Corr. Only For Meniscus	Tab.3	L/t	Tab.4	D=K* L/t
03.02.02 12.00	20	0.5	-	-	-	-	-	-	-	-	-
03.02.02 12.01	20	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-
03.02.02 12.02	20	2	-	-	-	-	-	-	-	-	-
03.02.02 12.04	20	4	-	-	-	-	-	-	-	-	-
03.02.02 12.08	20	8	-	-	-	-	-	-	-	-	-
03.02.02 12.15	20	15	-	-	-	-	-	-	-	-	-
03.02.02 12.30	20	30	-	-	-	-	-	-	-	-	-
03.02.02 13.00	20	60	57	54	53.46	49.13	58	6.8	0.1130	0.0134	0.0045000
03.02.02 14.00	20	120	53	50	49.50	42.73	54	7.4	0.061	0.0134	0.003300
03.02.02 16.00	20	240	47	44	43.56	40.03	48	8.4	0.035	0.0134	0.002500
04.02.02 20.45	20	525	42	39	38.61	35.48	43	9.2	0.0175	0.0134	0.001770
04.02.02 04.40	20	860	40	37	36.63	33.66	41	9.6	0.0111	0.0134	0.001410
04.02.02 12.00	20	1440	36	33	32.67	30.02	37	10.2	0.0070	0.0134	0.001120
04.02.02 12.00	20	2880	30	27	26.73	24.56	31	11.2	0.0038	0.0134	0.000834

**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

Ek 2b

HIDROMETRE DENEYİ

NUMUNE NO	SK 6	
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor Yenice Mahallesi Jandarma Karakolu Karsısı	
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER	
PROJE	Araştırma Projesi	
SIFIR DÜZELTMESİ	3	MENİSKÜS DÜZELTMESİ
TANE BİRİM HACİM AĞ. (G_s)	2.62	NUMUNE MİKTARI
		100 gr

History And Time	Temp °C	Elapsed Time	Actual Hyd. Read.	Corr. Hyd. Read.	Ac'd.	Adj.	Hyd. Corr. Only For Meniscus	Tab.3	L/t	Tab.4	D=K* L/t
										K	D
03.02.02 12.00	20	0.5	69	63	63.63	41.99	70	-	-	-	-
03.02.02 12.01	20	1	60	57	57.57	37.99	61	6.3	6.3	0.0139	0.034880
03.02.02 12.02	20	2	56	53	53.53	35.33	57	7.0	3.5	0.0139	0.026000
03.02.02 12.04	20	4	54	51	51.51	33.99	55	7.3	1.825	0.0139	0.018770
03.02.02 12.08	20	8	51	48	48.48	31.99	52	7.8	0.975	0.0139	0.013720
03.02.02 12.15	20	15	48	45	45.45	29.99	49	8.3	0.553	0.0139	0.010330
03.02.02 12.30	20	30	45	42	42.42	27.99	46	8.8	0.293	0.0139	0.007520
03.02.02 13.00	20	60	43	40	40.40	26.66	44	9.1	0.152	0.0139	0.005420
03.02.02 14.00	20	120	39	36	36.36	23.99	40	9.7	0.0808	0.0139	0.003950
03.02.02 16.00	20	240	35	32	32.32	21.33	36	10.4	0.0433	0.0139	0.002890
04.02.02 20.45	20	525	32	29	29.29	19.33	33	10.9	0.0207	0.0139	0.001990
04.02.02 04.40	20	860	30	27	27.27	17.99	31	11.2	0.0130	0.0139	0.001580
04.02.02 12.00	20	1440	28	25	25.25	16.66	29	11.5	0.0079	0.0139	0.001240
04.02.02 12.00	20	2880	25	22	22.22	14.66	26	12.0	0.0041	0.0139	0.000896

**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

Ek 2b

HIDROMETRE DENEYİ

NUMUNE NO	SK 7	
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi	
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY	
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi	
SIFIR DÜZELTMESİ	3	MENİSKÜS DÜZELTMESİ
TANE BİRİM HACİM AĞ. (G_s)	2.53	NUMUNE MIKTARI
		100 gr

History And Time	Temp	Elapsed Time	Actual Hyd. Read.	Corr. Hyd. Read.	Acđ.	Adj.	Hyd. Corr. Only For Meniscus	Tab.3	L/t	Tab.4	
										K	D
03.02.02 12.00	20	0.5	47	44	44.88	39.67	48	8.4	16.8	0.0141	0.05779000
03.02.02 12.01	20	1	45	42	42.84	37.87	46	8.8	8.8	0.0141	0.04182700
03.02.02 12.02	20	2	41	38	38.76	34.26	42	9.4	4.7	0.0141	0.03056800
03.02.02 12.04	20	4	40	37	37.74	33.36	41	9.6	2.4	0.0141	0.02184360
03.02.02 12.08	20	8	36	33	33.66	29.75	37	10.2	1.275	0.0141	0.01592110
03.02.02 12.15	20	15	34	31	31.62	27.93	35	10.5	0.700	0.0141	0.01179600
03.02.02 12.30	20	30	31	28	28.56	25.24	32	11.1	0.370	0.0141	0.00857600
03.02.02 13.00	20	60	30	27	27.54	24.34	31	11.2	0.186	0.0141	0.00608100
03.02.02 14.00	20	120	28	25	25.50	22.54	29	11.5	0.0958	0.0141	0.00436400
03.02.02 16.00	20	240	27	24	24.48	21.64	28	11.7	0.0487	0.0141	0.00311100
04.02.02 20.45	20	525	24	21	21.42	18.93	25	12.2	0.0232	0.0141	0.00214700
04.02.02 04.40	20	860	22	19	19.38	17.13	23	12.5	0.0145	0.0141	0.00169700
04.02.02 12.00	20	1440	20	17	17.34	15.33	21	12.9	0.0089	0.0141	0.00133300
04.02.02 12.00	20	2880	19	16	16.32	14.43	20	13.0	0.0045	0.0141	0.00091000

**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

Ek 2b

HİDROMETRE DENEYİ

NUMUNE NO	SK 8		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası		
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER, Yakup BAY		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
SIFIR DÜZELTMESİ	3	MENİSKÜS DÜZELTMESİ	1
TANE BİRİM HACİM AĞ.(G_s)	2.70	NUMUNE MIKTARI	100 gr

History And Time	Temp	Elapsed Time	Actual Hyd. Read.	Corr. Hyd. Read.	Acd.	Adj.	Hyd. Corr. Only For Meniscus	Tab. 3	L/t	Tab. 4	D=K* L/t
										K	D
03.02.02 12.00	20	0.5	54	51	50.49	25.55	55	7.3	14.6	0.0134	0.051201300
03.02.02 12.01	20	1	50	47	46.53	23.54	51	7.9	7.9	0.0134	0.037663200
03.02.02 12.02	20	2	48	45	44.55	22.54	49	8.3	4.15	0.0134	0.27297800
03.02.02 12.04	20	4	45	42	41.58	21.04	46	8.8	2.2	0.0134	0.19875400
03.02.02 12.08	20	8	43	40	39.60	20.03	44	9.1	1.137	0.0134	0.01421884
03.02.02 12.15	20	15	42	39	38.61	19.53	43	9.2	0.613	0.0134	0.01049140
03.02.02 12.30	20	30	40	37	36.63	18.53	41	9.6	0.320	0.0134	0.00758000
03.02.02 13.00	20	60	39	36	35.64	18.03	40	9.7	0.161	0.0134	0.00537670
03.02.02 14.00	20	120	38	35	34.65	17.53	39	9.9	0.0825	0.0134	0.00384880
03.02.02 16.00	20	240	37	34	33.66	17.03	38	10.1	0.0420	0.0134	0.00274620
04.02.02 20.45	20	525	34	31	30.69	15.52	35	10.5	0.020	0.0134	0.00189500
04.02.02 04.40	20	860	33	30	29.70	15.02	34	10.7	0.0124	0.0134	0.00149450
04.02.02 12.00	20	1440	30	27	26.73	13.52	31	11.2	0.0077	0.0134	0.00118117
05.02.02 12.00	20	2880	28	25	24.75	12.52	29	11.5	0.0039	0.0134	0.00084643

**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**

EK-D

NUMUNELERİN GRANÜLOMETRİ EĞRİLERİ





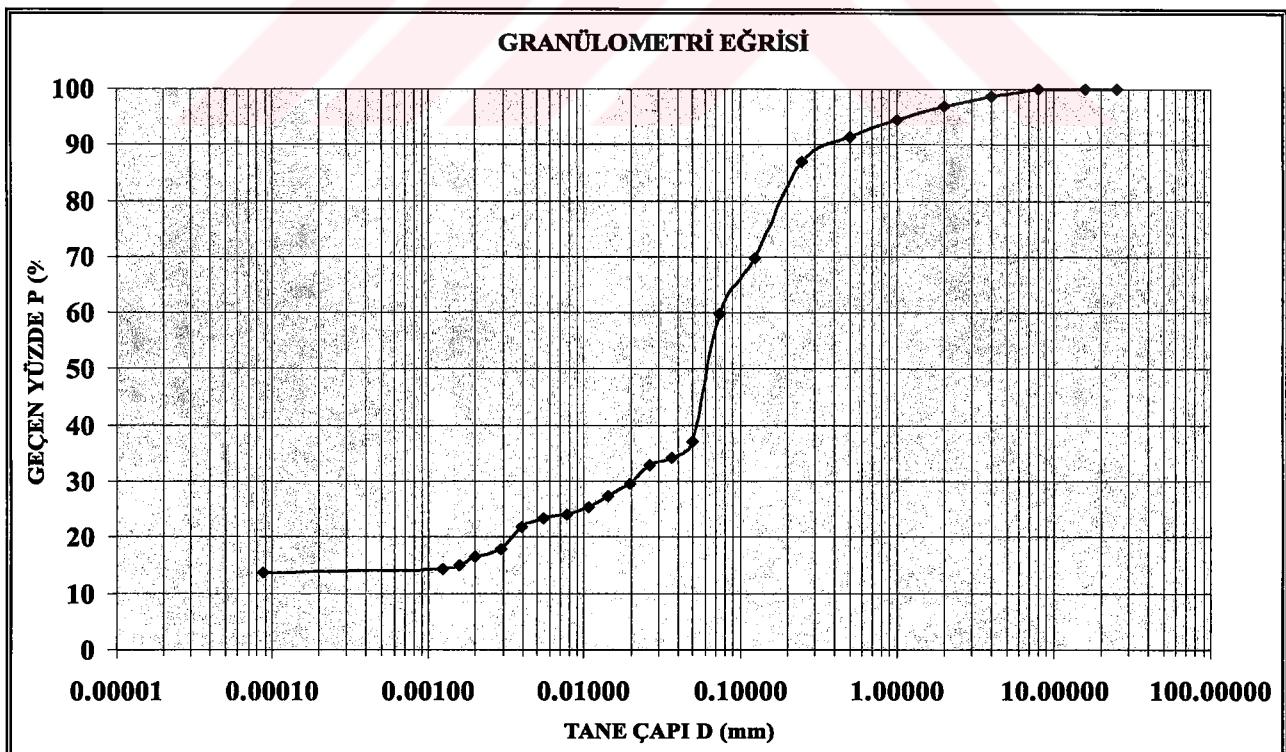
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2

GRANÜLOMETRİ EĞRİSİ

NUMUNE NO	SK 1		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampus Alanı Müh. Mim. Fak. Arkası		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2a	Numune Miktarı	100 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %
25.000	100.00	0.026460	32.93
16.000	100.00	0.019640	29.50
8.000	100.00	0.014290	27.44
4.000	98.72	0.010720	25.38
2.000	96.88	0.007690	24.01
1.000	94.48	0.005492	23.32
0.500	91.44	0.003943	21.95
0.250	86.96	0.002920	17.83
0.125	69.84	0.001996	16.46
0.074	59.76	0.001579	15.09
0.049416	37.05	0.001233	14.40
0.036450	34.30	0.000088	13.72



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



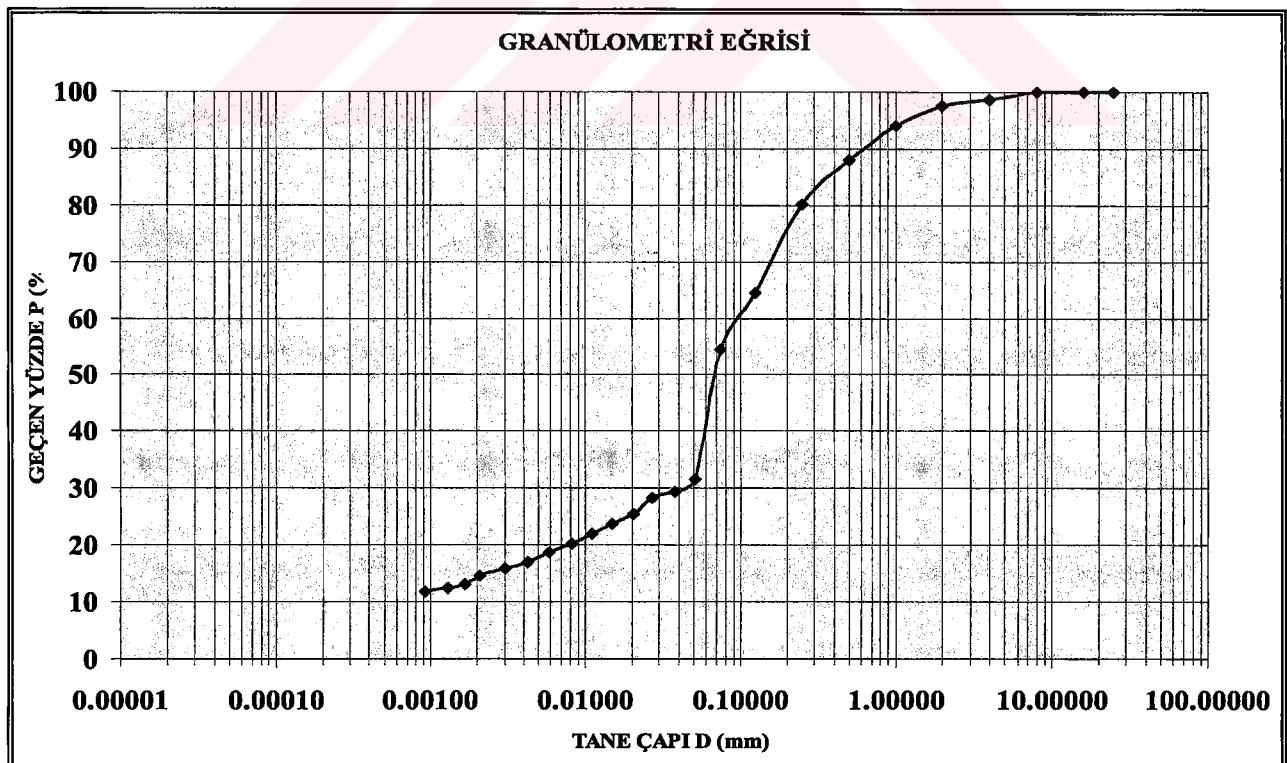
**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

2

GRANÜLOMETRİ EĞRİSİ

NUMUNE NO	SK 2		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampus Alanı Fen Edebiyat Fak. Karşısı		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2	Numune Miktarı	100 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %
25.000000	100.00	0.027112	28.28
16.000000	100.00	0.020311	25.45
8.000000	100.00	0.014788	23.75
4.000000	98.80	0.011039	22.06
2.000000	97.60	0.008100	20.36
1.000000	94.16	0.005814	18.66
0.500000	87.92	0.004209	16.97
0.250000	80.08	0.003031	15.85
0.125000	64.40	0.002078	14.70
0.074000	54.36	0.001656	13.01
0.050800	31.67	0.001287	12.44
0.037500	29.41	0.000918	11.87



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



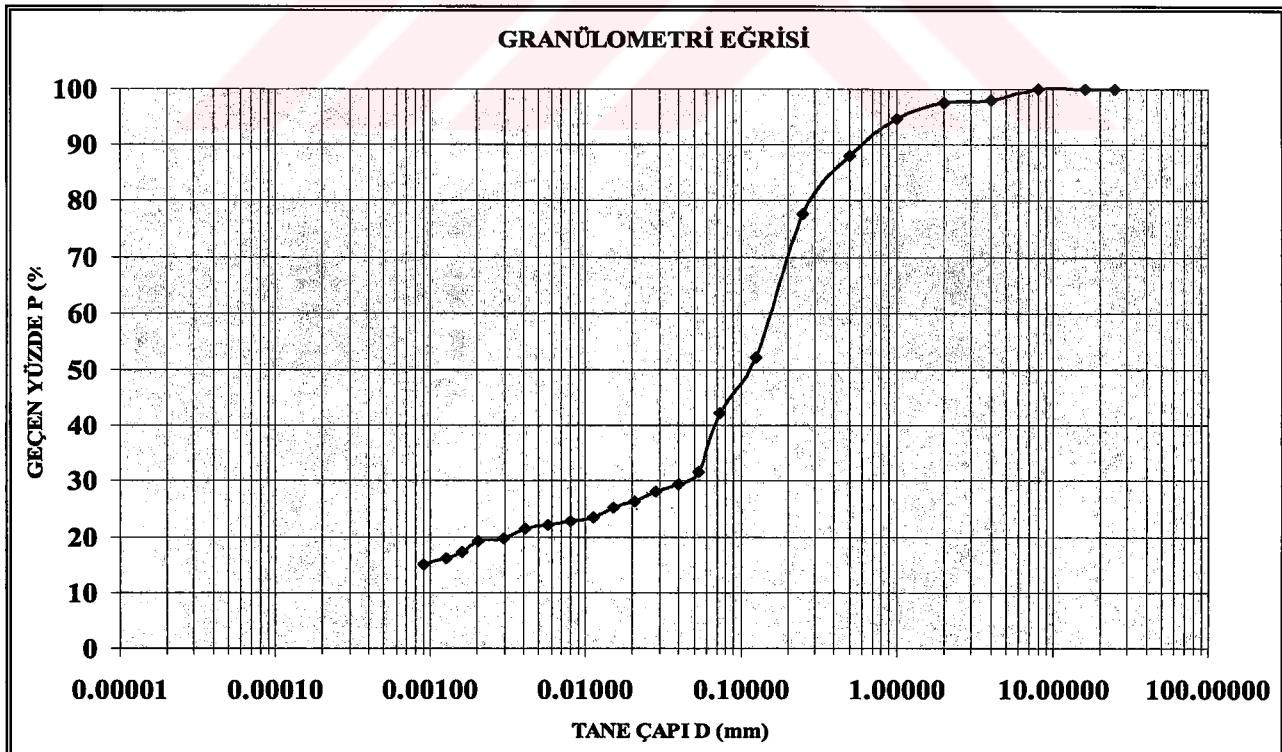
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

2

GRANÜLOMETRİ EĞRİSİ

NUMUNE NO	SK 3		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde Üniversitesi Kampus Alanı (Merkez Kafeterya Karşısı)		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2	Numune Miktarı	100 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %
25.00000	100.00	0.028421	28.14
16.00000	100.00	0.020723	26.34
8.00000	100.00	0.014998	25.15
4.00000	98.08	0.011196	23.35
2.00000	97.52	0.008000	22.75
1.00000	94.80	0.005720	22.15
0.500000	88.00	0.004065	21.55
0.250000	77.68	0.002948	19.76
0.125000	52.24	0.002012	19.16
0.074000	42.24	0.001609	17.36
0.053500	31.73	0.001261	16.16
0.039422	29.37	0.000903	14.96



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

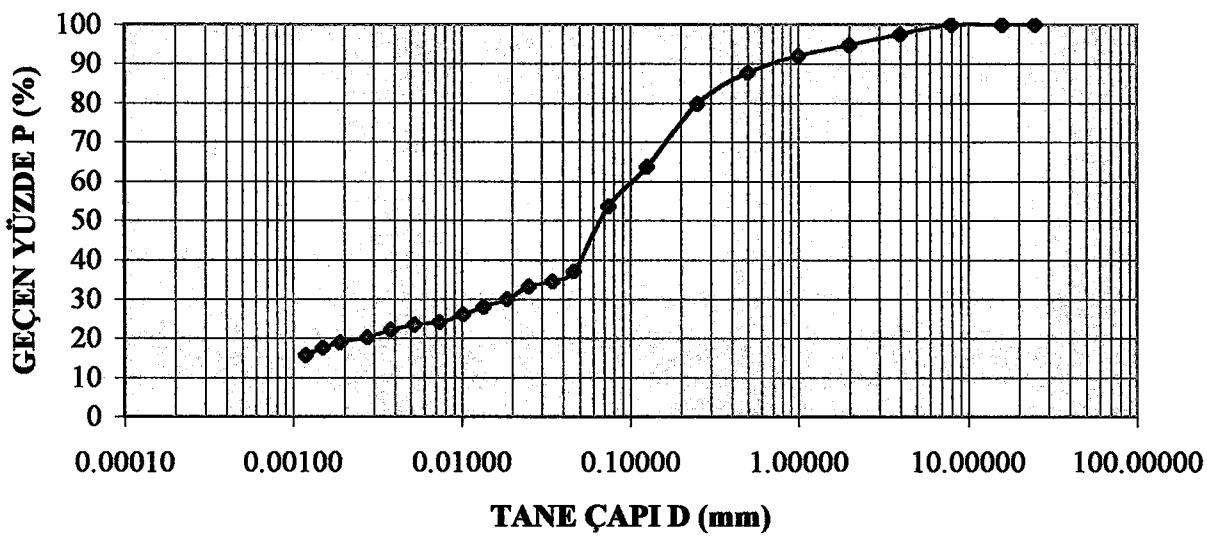
2

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 4		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar Kasabası		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2	Numune Miktarı	100 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %
25.000000	100.00	0.025028	33.19
16.000000	100.00	0.018642	29.94
8.000000	100.00	0.013558	27.99
4.000000	97.52	0.010198	26.03
2.000000	94.72	0.007410	24.08
1.000000	92.08	0.005256	23.43
0.500000	87.84	0.003797	22.13
0.250000	79.76	0.002738	20.18
0.125000	63.60	0.001885	18.87
0.074000	53.60	0.001494	17.57
0.046500	37.10	0.001180	15.62
0.034659	34.45	0.000860	14.97

GRANÜLOMETRİ EĞRİSİ



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



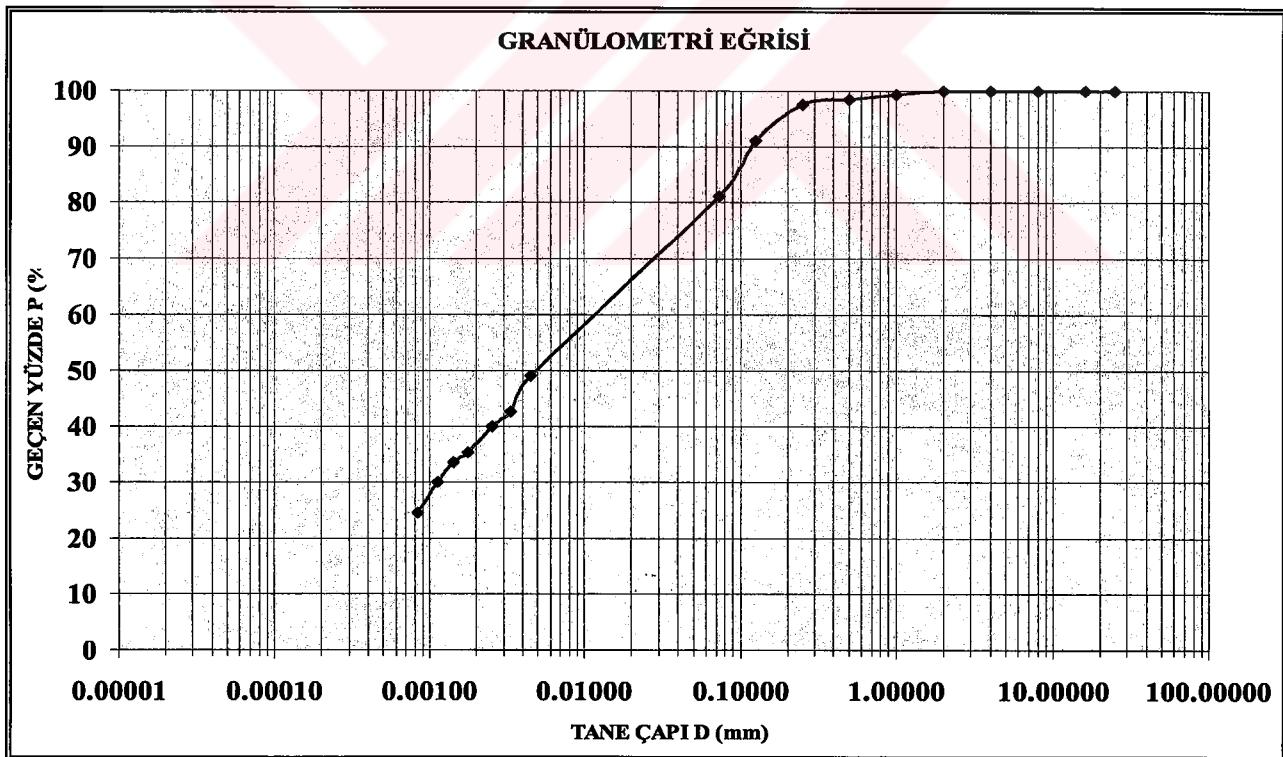
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2

GRANÜLOMETRİ EĞRİSİ

NUMUNE NO	SK 5		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice Başpınar Mahallesi		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2	Numune Miktarı	100 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %
25.000000	100.00	0.074000	81.20
16.000000	100.00	0.004500	49.13
8.000000	100.00	0.003300	42.73
4.000000	100.00	0.002500	40.03
2.000000	99.92	0.001770	35.48
1.000000	99.44	0.001410	33.66
0.500000	98.56	0.001120	30.02
0.250000	97.52	0.000834	24.56
0.125000	91.20		



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



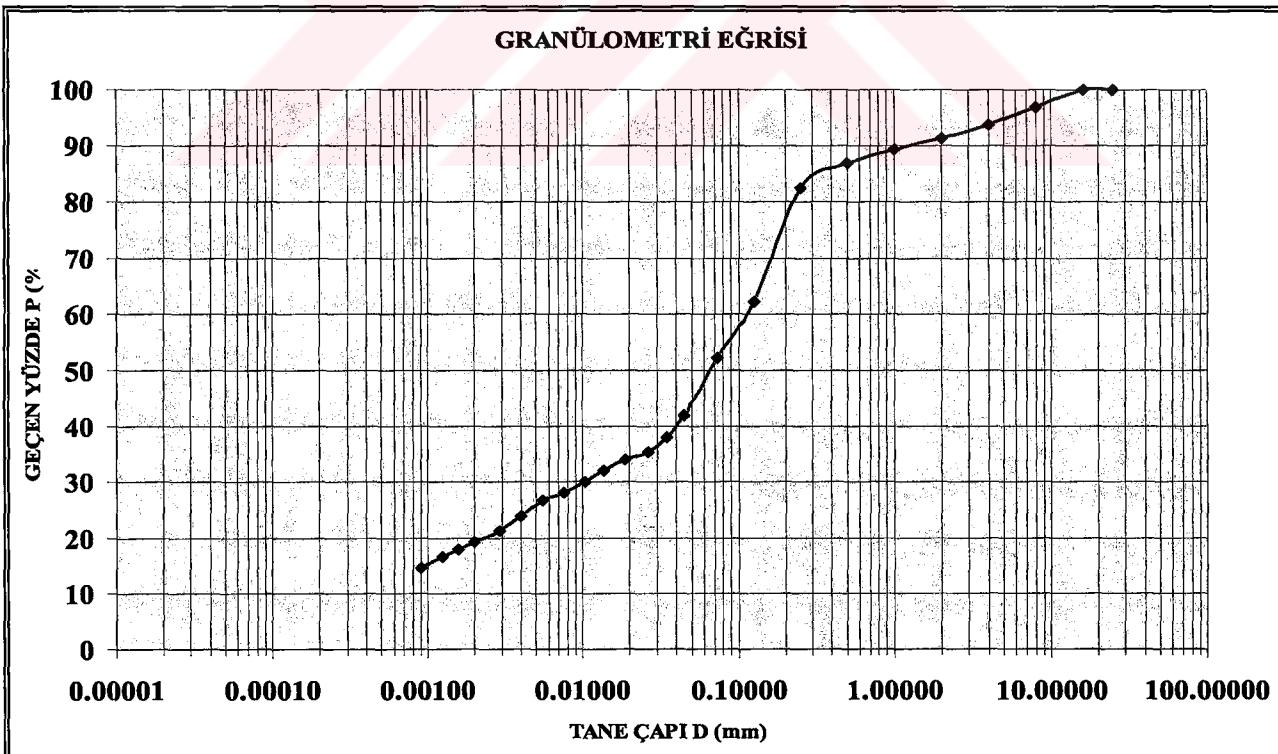
T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

2

GRANÜLOMETRİ EĞRİSİ

NUMUNE NO	SK 6		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice Mah. Jandarma Karakolu Karşısı		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2	Numune Miktarı	100 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %
25.000000	100.00	0.026000	35.33
16.000000	100.00	0.018770	33.99
8.000000	96.80	0.013720	31.99
4.000000	93.76	0.010330	29.99
2.000000	91.28	0.007520	27.99
1.000000	89.44	0.005420	26.66
0.500000	86.96	0.003950	23.99
0.250000	82.56	0.002890	21.33
0.125000	62.16	0.001990	19.33
0.074000	52.16	0.001580	17.99
0.044502	41.99	0.001240	16.66
0.034880	37.99	0.000896	14.66



Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN



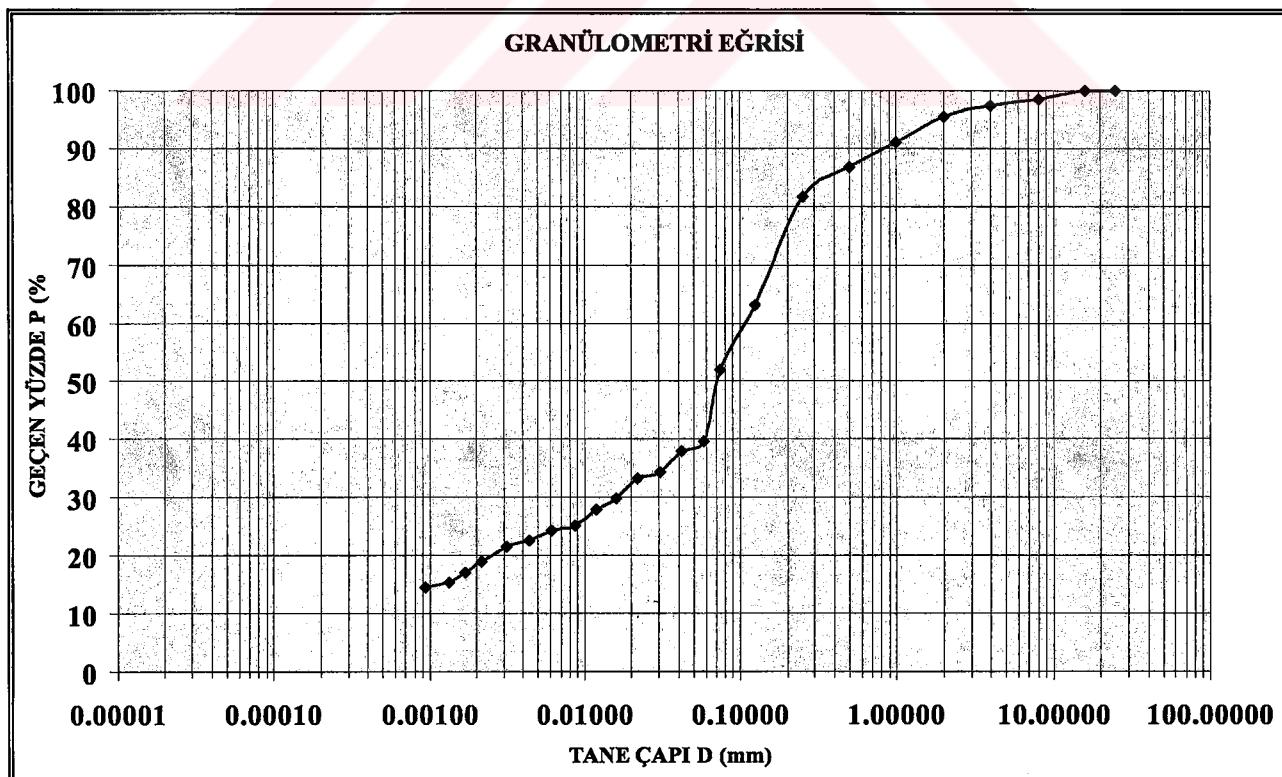
**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

2

GRANÜLOMETRİ EĞRİSİ

NUMUNE NO	SK 7		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2	Numune Miktarı	100 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %
25.00000	100.00	0.030568	34.26
16.00000	100.00	0.021844	33.36
8.00000	98.56	0.015921	29.75
4.00000	97.44	0.011796	27.93
2.00000	95.44	0.008576	25.24
1.00000	91.12	0.006081	24.34
0.500000	86.80	0.004364	22.54
0.250000	81.60	0.003111	21.64
0.125000	63.12	0.002147	18.93
0.074000	52.12	0.001697	17.13
0.057790	39.67	0.001333	15.33
0.041827	37.87	0.000940	14.43



**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

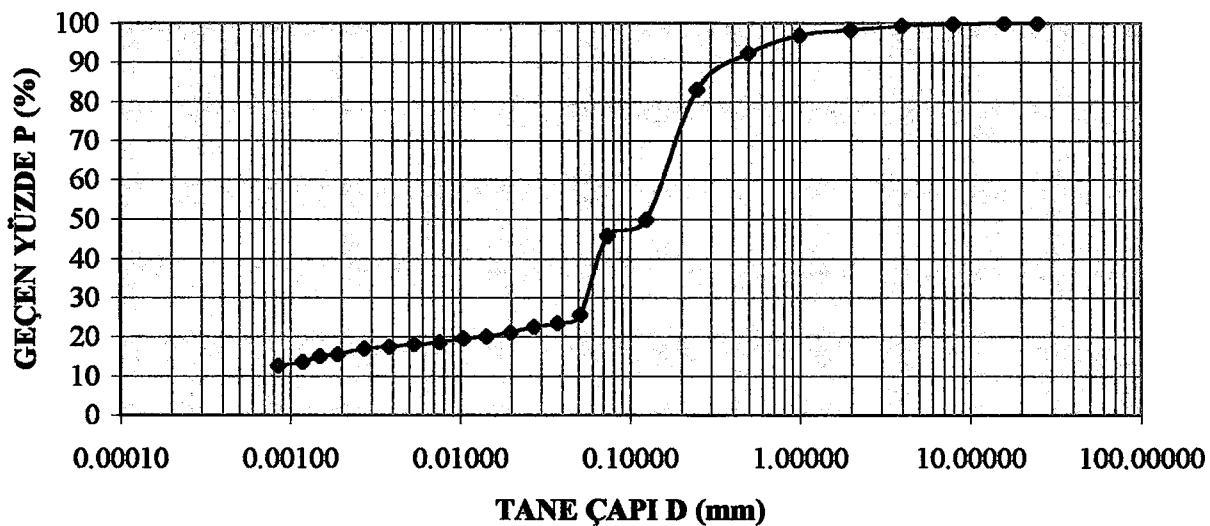
2

ELEK ANALİZİ (ISLAK)

NUMUNE NO	SK 8		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası		
PROJE	Araştırma Projesi / Yüksek Lisans Projesi		
DENEY NO	2	Numune Miktarı	100 gr
DENEYİ YAPAN	Arş. Gör. Mustafa FENER		

ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %	ELEK AÇIKLIĞI (mm)	GEÇEN %
25.00000	100.00	0.027298	22.54
16.00000	100.00	0.019875	21.04
8.00000	99.76	0.014288	20.03
4.00000	99.28	0.010491	19.53
2.00000	98.40	0.007580	18.53
1.00000	96.96	0.005377	18.03
0.50000	92.40	0.003849	17.53
0.25000	83.04	0.002746	17.03
0.12500	49.76	0.001895	15.52
0.074000	45.72	0.001495	15.02
0.051201	25.55	0.001181	13.52
0.037663	23.54	0.000846	12.52

GRANÜLOMETRİ EĞRİSİ



**Kontrol Eden
Doç. Dr. Sair KAHRAMAN**

EK-E

NUMUNELERİN ATTERBERG LİMİTLERİ





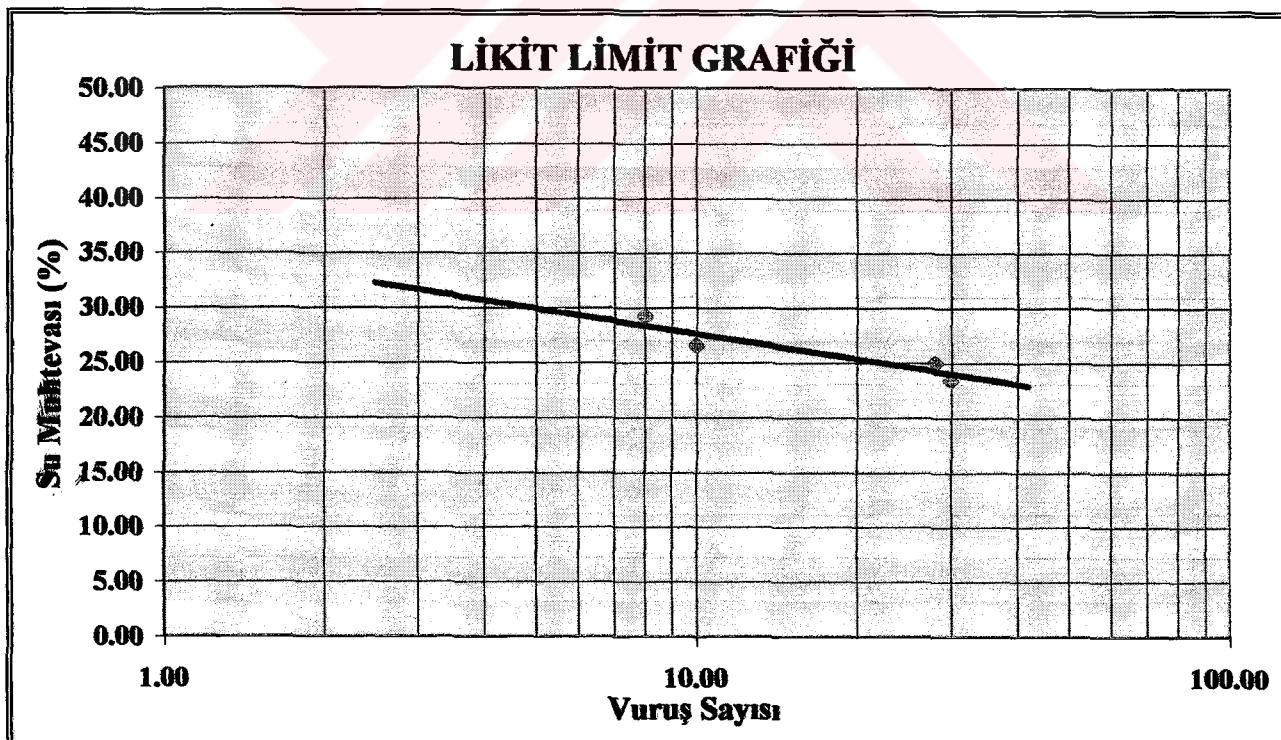
**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

3

ZEMİN KIVAM LİMİTLERİNİ BELİRLEME DENEYLERİ

NUMUNE NO	SK 1
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.Ü. Mühendislik Mim. Fakültesi Arkası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY

	LİKİT LİMİT DENEYİ				PLASTİK LİMİT	
	Deney 1	Deney 2	Deney 3	Deney 4	Deney 1	Deney 2
Kap No	1	2	3	4	-	-
Kap Ağırlığı	18	16.4	15.6	23.0	-	-
Kap + Yağ Numune	38	36.4	35.6	43.0	-	-
Kap + Kuru Numune	34.2	32.4	31.4	38.5	-	-
Kuru Numune Ağırlığı	16.2	16	15.8	15.5	-	-
Su Ağırlığı	3.8	4	4.2	4.5	-	-
Su Muhtevası	23.45	25.00	26.58	29.03	-	-
Vuruş Adeti	30	28	10	8	-	-



SONUÇLAR	
Likit Limit (LL veya WL)	24.42
Plastik Limit (PL veya Wp)	10.10
Kivam İndisi (Ic)	-
Plastisite İndisi (PI veya Ip)	14.32

Kontrol Eden
Doç Dr. Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

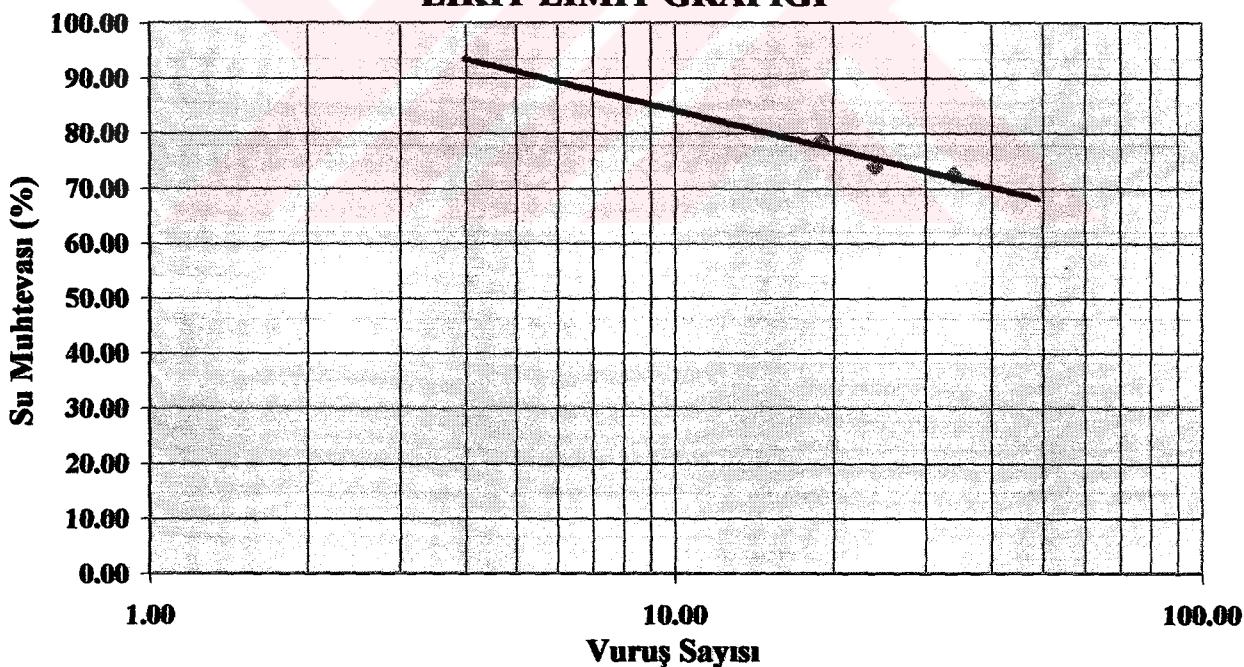
3

ZEMİN KIVAM LİMİTLERİNİ BELİRLEME DENEYLERİ

NUMUNE NO	SK 2
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı İçi (Fen Edebiyat Fakültesi Binası Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	1
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY

	LİKİT LİMİT DENEYİ				PLASTİK LİMİT	
	Deney 1	Deney 2	Deney 3	Deney 4	Deney 1	Deney 2
Kap No	1	2	3	-	-	-
Kap Ağırlığı	15.7	14.5	43.0	-	-	-
Kap + Yaş Numune	35.7	34.5	63.0	-	-	-
Kap + Kuru Numune	27.2	26.0	54.2	-	-	-
Kuru Numune Ağırlığı	11.5	11.5	11.2	-	-	-
Su Ağırlığı	8.5	8.7	8.8	-	-	-
Su Muhtevası	72.40	73.91	78.57	-	-	-
Vuruş Adeti	34	24	19	-	-	-

LİKİT LİMİT GRAFİĞİ



SONUÇLAR	
Likit Limit (LL veya WL)	74.89
Plastik Limit (PL veya Wp)	38.02
Kivam İndisi (Ic)	-
Plastisite İndisi (PI veya Ip)	36.87

Kontrol Eden
Doç Dr. Sair KAHRAMAN



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

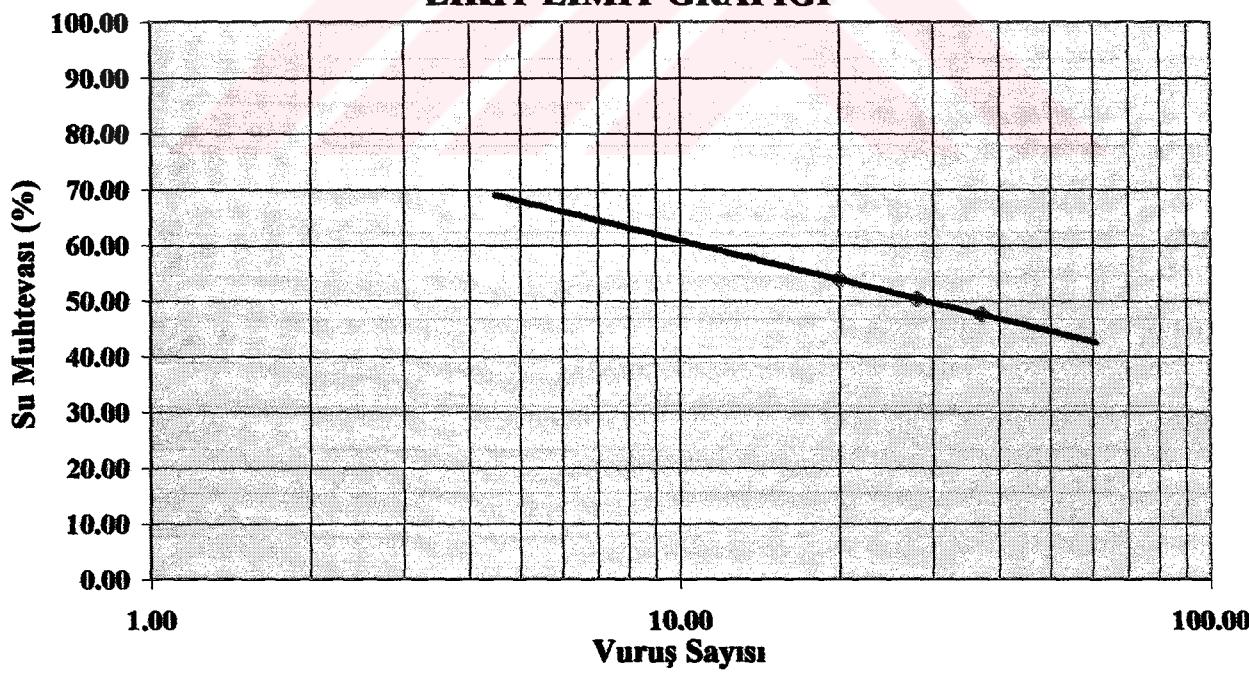
3

ZEMİN KIVAM LİMİTLERİNİ BELİRLEME DENEYLERİ

NUMUNE NO	SK 3
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N. Ü. Kampus Alanı İçerisi (Merkez Kafeterya Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	3
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY

	LİKİT LİMİT DENEYİ				PLASTİK LİMİT	
	Deney 1	Deney 2	Deney 3	Deney 4	Deney 1	Deney 2
Kap No	1	2	3	-	-	-
Kap Ağırlığı	20.04	21.7	19.2	-	-	-
Kap + Yaş Numune	40.04	41.7	49.2	-	-	-
Kap + Kuru Numune	13.6	35.0	32.2	-	-	-
Kuru Numune Ağırlığı	13.64	13.3	13.0	-	-	-
Su Ağırlığı	6.4	6.7	7	-	-	-
Su Muhtevası	47.64	50.37	53.85	-	-	-
Vuruş Adeti	37	28	20	-	-	-

LİKİT LİMİT GRAFİĞİ



SONUÇLAR	
Likit Limit (LL veya WL)	51.50
Plastik Limit (PL veya Wp)	25.17
Kivam İndisi (Ic)	-
Plastisite İndisi (PI veya Ip)	26.33

Kontrol Eden
 Doç Dr. Sair KAHRAMAN



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

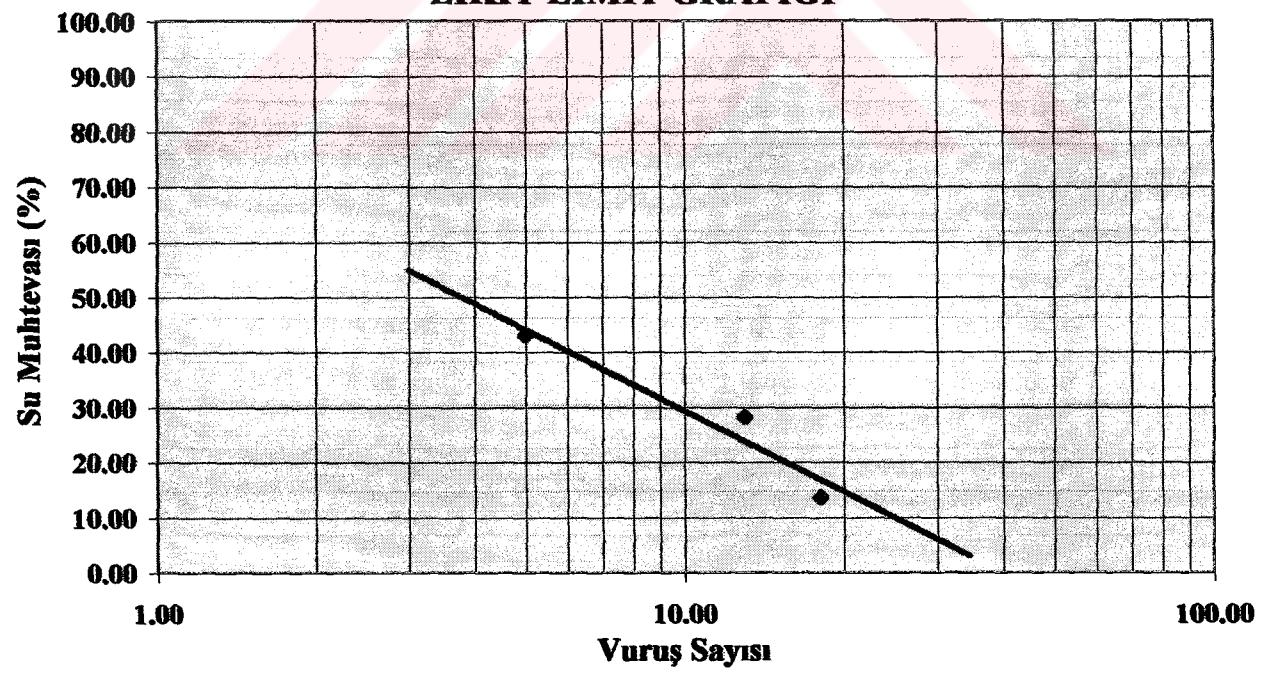
3

ZEMİN KIVAM LİMİTLERİNİ BELİRLEME DENEYLERİ

NUMUNE NO	SK 4
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar İlçesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	3
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY

	LİKİT LİMİT DENEYİ				PLASTİK LİMİT	
	Deney 1	Deney 2	Deney 3	Deney 4	Deney 1	Deney 2
Kap No	1	2	3	4	1	2
Kap Ağırlığı	9.5	9.8	9.0	-	-	-
Kap + Yaş Numune	29.5	29.8	29.0	-	-	-
Kap + Kuru Numune	25.2	25.4	26.6	-	-	-
Kuru Numune Ağırlığı	15.7	15.6	17.6	-	-	-
Su Ağırlığı	4.3	4.4	2.4	-	-	-
Su Muhtevası	43.0	28.23	13.63	-	-	-
Vuruş Adeti	5	13	18	-	-	-

LİKİT LİMİT GRAFİĞİ



SONUCLAR	
Likit Limit (LL veya WL)	9.92
Plastik Limit (PL veya Wp)	5.50
Kivam İndisi (Ic)	-
Plastisite İndisi (PI veya Ip)	4.40

**Kontrol Eden
Doç Dr. Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

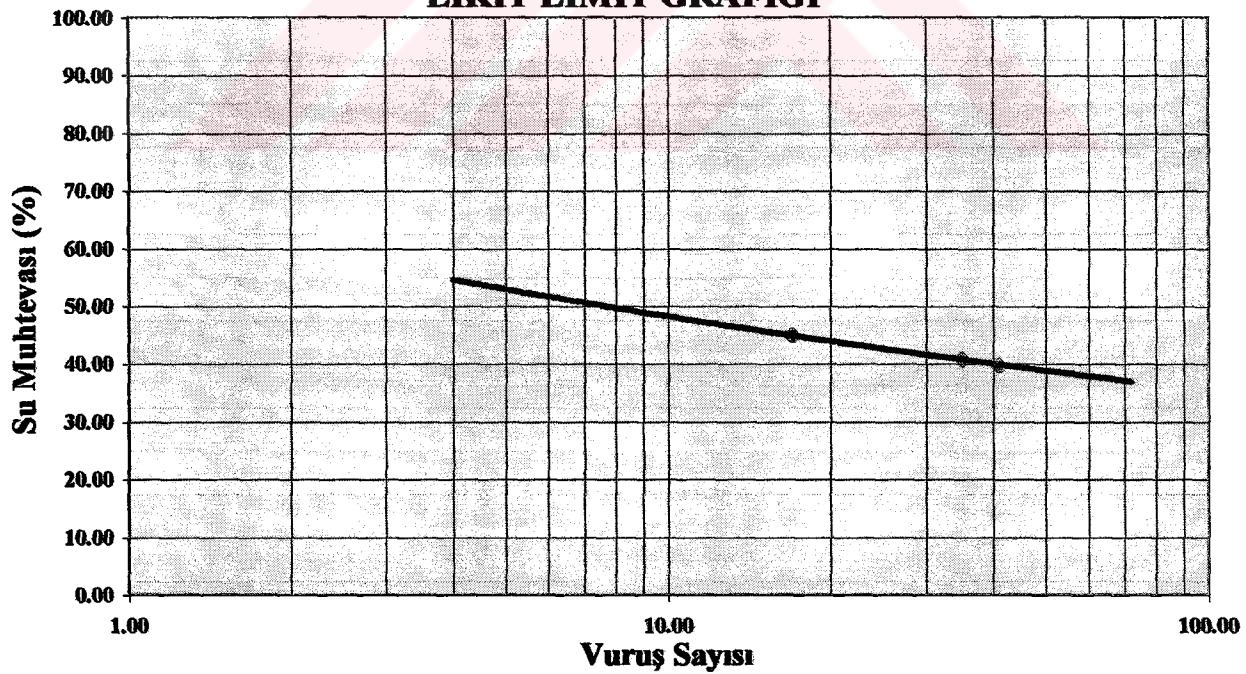
3

ZEMİN KIVAM LİMİTLERİNİ BELİRLEME DENEYLERİ

NUMUNE NO	SK 5
ÖRNEGIN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Başpinar Mahallesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	3
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY

	LİKİT LİMİT DENEYİ				PLASTİK LİMİT	
	Deney 1	Deney 2	Deney 3	Deney 4	Deney 1	Deney 2
Kap No	1	2	3	4	1	2
Kap Ağırlığı	10.3	9.0	9.1	-	-	-
Kap + Yaş Numune	30.3	29.0	29.1	-	-	-
Kap + Kuru Numune	24.6	23.2	22.9	-	-	-
Kuru Numune Ağırlığı	14.3	14.2	13.8	-	-	-
Su Ağırlığı	5.7	5.8	6.2	-	-	-
Su Muhtevası	39.86	40.85	44.93	-	-	-
Vuruş Adeti	41	35	17	-	-	-

LİKİT LİMİT GRAFİĞİ



SONUÇLAR	
Likit Limit (LL veya WL)	42.70
Plastik Limit (PL veya Wp)	23.37
Kivam İndisi (Ic)	-
Plastisite İndisi (PI veya Ip)	19.33

Kontrol Eden
Doç Dr. Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

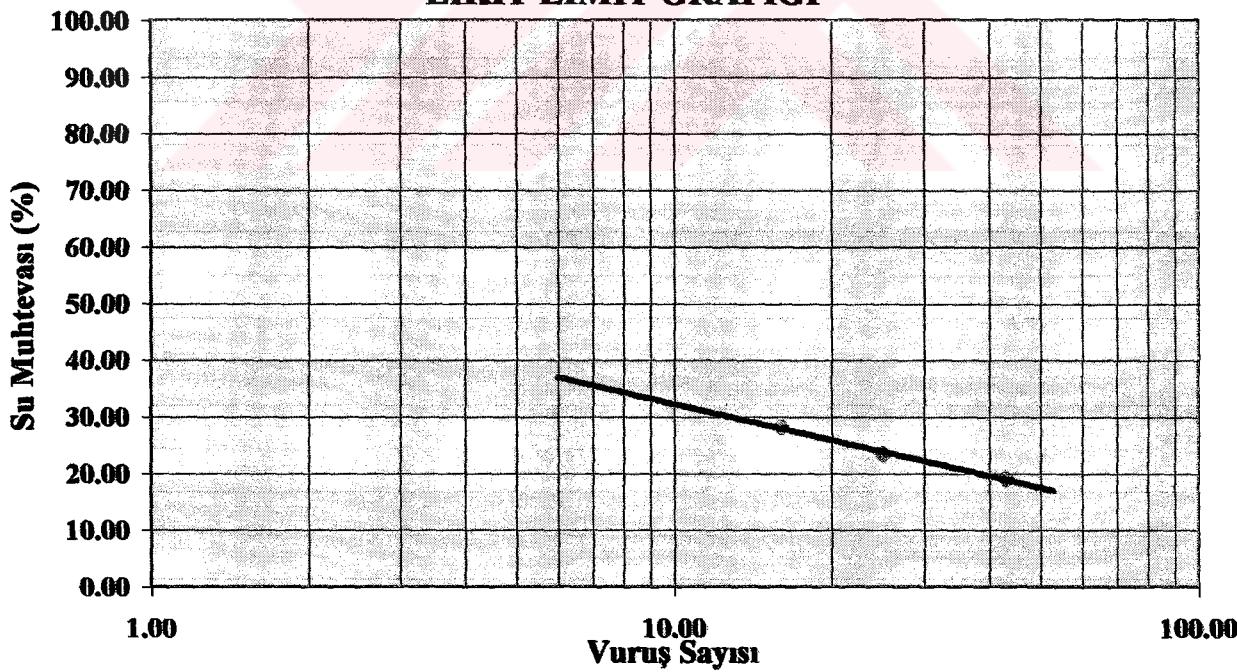
3

ZEMİN KIVAM LİMİTLERİNİ BELİRLEME DENEYLERİ

NUMUNE NO	SK 6
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor İlçesi Yenice Mahallesi Jandarma Karakolu Karşısı
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	3
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY

	LİKİT LİMİT DENEYİ				PLASTİK LİMİT	
	Deney 1	Deney 2	Deney 3	Deney 4	Deney 1	Deney 2
Kap No	1	2	3	4	1	2
Kap Ağırlığı	8.1	9.6	10.2	-	-	-
Kap + Yaş Numune	28.1	29.6	30.2	-	-	-
Kap + Kuru Numune	24.9	25.8	25.8	-	-	-
Kuru Numune Ağırlığı	16.8	16.2	15.6	-	-	-
Su Ağırlığı	3.2	3.8	4.4	-	-	-
Su Muhtevası	19.08	23.45	28.21	-	-	-
Vuruş Adeti	43	25	16	-	-	-

LİKİT LİMİT GRAFİĞİ



SONUCLAR	
Likit Limit (LL veya WL)	23.58
Plastik Limit (PL veya Wp)	11.89
Kivam İndisi (Ic)	-
Plastisite İndisi (PI veya Ip)	11.69

Kontrol Eden
Doç Dr. Sair KAHRAMAN



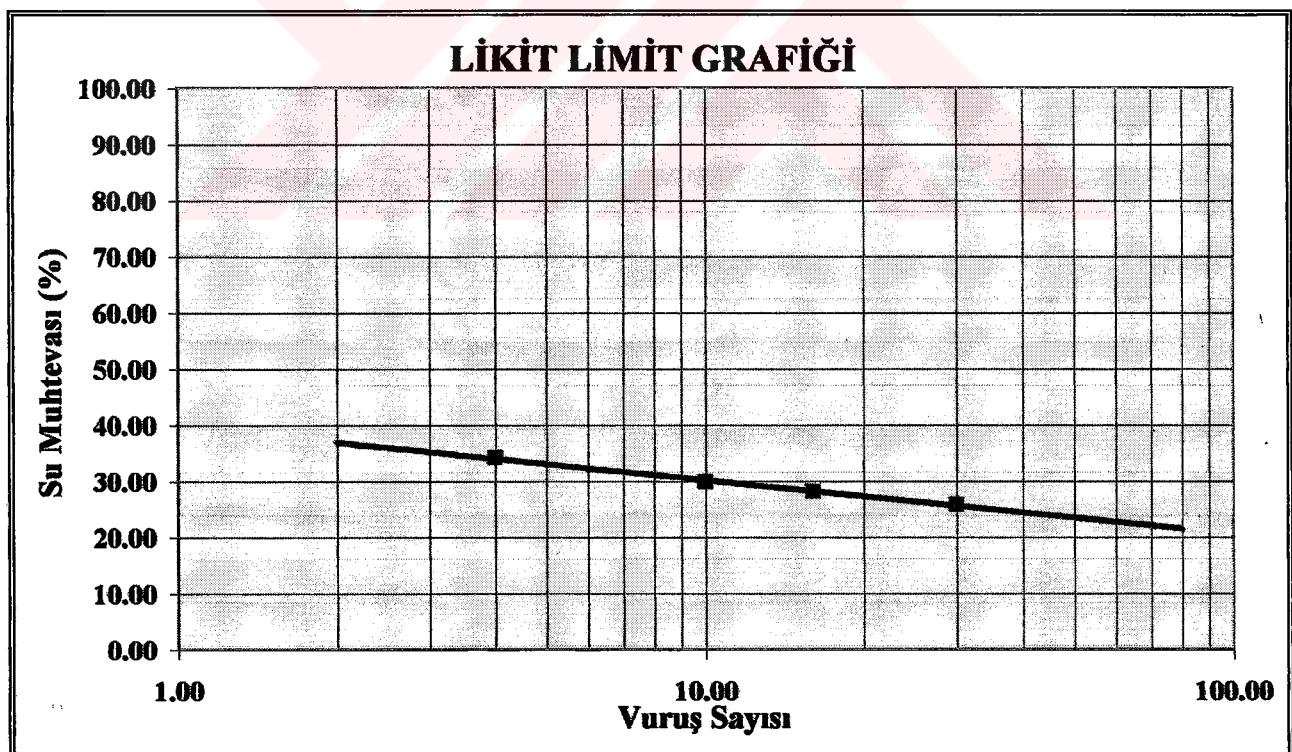
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

3

ZEMİN KIVAM LİMİTLERİNİ BELİRLEME DENEYLERİ

NUMUNE NO	SK 7
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	3
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY

	LİKİT LİMİT DENEYİ				PLASTİK LİMİT	
	Deney 1	Deney 2	Deney 3	Deney 4	Deney 1	Deney 2
Kap No	1	2	3	4	1	2
Kap Ağırlığı	8.6	10.8	10.8	10.5	-	-
Kap + Yağ Numune	28.6	20.8	20.8	30.5	-	-
Kap + Kuru Numune	24.5	26.4	26.2	25.4	-	-
Kuru Numune Ağırlığı	15.9	15.6	15.4	14.9	-	-
Su Ağırlığı	4.1	4.4	4.6	5.1	-	-
Su Muhtevası	25.78	28.20	29.87	34.22	-	-
Vuruş Adeti	30	16	10	4	-	-



SONUÇLAR	
Likit Limit (LL veya WL)	27.20
Plastik Limit (PL veya Wp)	15.00
Kıvam İndisi (Ic)	-
Plastisite İndisi (PI veya Ip)	12.20

Kontrol Eden
Doç Dr. Sair KAHRAMAN



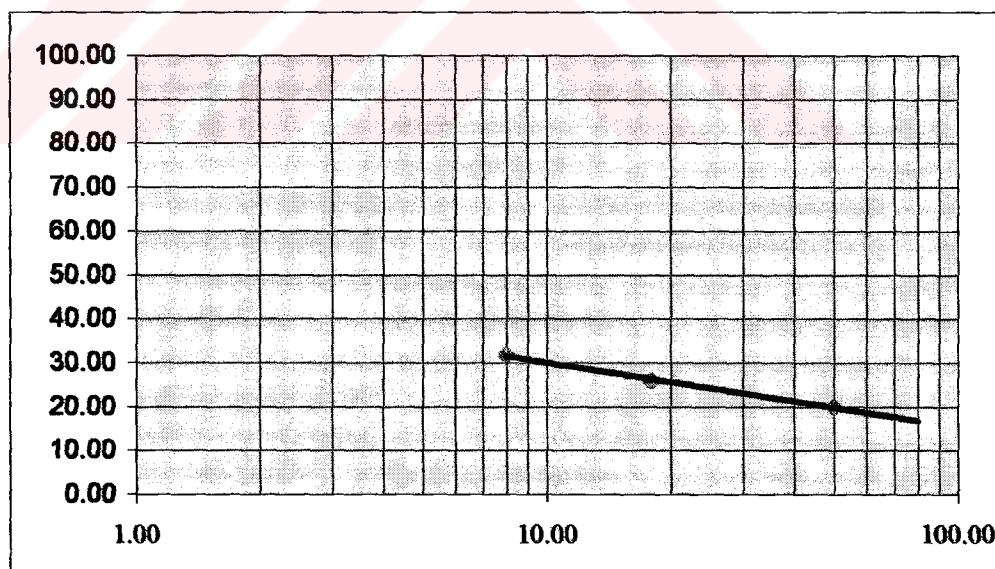
**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

3

ZEMİN KIVAM LİMİTLERİNİ BELİRLEME DENEYLERİ

NUMUNE NO	SK 8
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	3
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER, Yakup BAY

	LİKİT LİMİT DENEYİ				PLASTİK LİMİT	
	Deney 1	Deney 2	Deney 3	Deney 4	Deney 1	Deney 2
Kap No	1	2	3	4	1	2
Kap Ağırlığı	9.2	9.5	10.4	-	-	-
Kap + Yaş Numune	29.2	29.5	30.4	-	-	-
Kap + Kuru Numune	24.4	25.4	26.4	-	-	-
Kuru Numune Ağırlığı	15.2	15.9	16.0	-	-	-
Su Ağırlığı	4.8	4.1	4	-	-	-
Su Muhtevası	31.78	25.78	20	-	-	-
Vuruş Adeti	8	18	50	-	-	-



SONUÇLAR	
Likit Limit (LL veya WL)	24.20
Plastik Limit (PL veya Wp)	12.17
Kivam İndisi (Ic)	-
Plastisite İndisi (PI veya Ip)	12.03

Kontrol Eden
Doç Dr. Sair KAHRAMAN

EK-F

NUMUNELERİN SERBEST BASINÇ DENEYİ SONUÇLARI





**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

4

SERBEST BASINÇ DAYANIM DENEYİ

NUMUNE NO	SK 1
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı (Mühendislik Fakültesi Arkası)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	4
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

Yüzde Def.	Boy Kısalması (mm)	Yük Değeri (Mak. Ok.)	Katsayı	Çevrilmiş Yük (kgf)	Kırılma Noktası
0	0	0	0	0	
0.5	0.4	30	0,211267	6.33801	
1.0	0.8	41	0,211267	6.66194	
1.5	1.2	48	0,211267	10.14086	
2.0	1.6	54	0,211267	11.40841	
2.5	2.0	59	0,211267	12.46475	
3.0	2.4	62	0,211267	13.09855	
3.5	2.8	65	0,211267	13.73235	
4.0	3.2	66	0,211267	13.94362	q_{max}
4.5	3.6	66	0,211267	13.94362	
5.0	4.0	59	0,211267	12.46475	
5.5	4.4	57	0,211267	12.04221	
6.0	4.8	55	0,211267	11.61968	
6.5	5.2	50	0,211267	1056335	
7.0	5.6	48	0,211267	10.14081	
7.5	6.0	44	0,211267	9.29574	
8.0	6.4	40	0,211267	8.45068	
8.5	6.8	30	0,211267	6.33801	

SMB	TANIM	BRM	DEĞER
Ho	Başlangıçtaki Numune Boy	mm	76.00
Ao	Başlangıçtaki Kesit Alanı	cm ²	11.36
ΔH	Kırılma Anındaki Boy Kısalması	mm	3.20
A	Kırılma Anındaki Kesit Alanı	cm ²	11.85
H	Kırılma Anındaki Boy	cm	72.8
q_u	Serbest Basınç Dayanımı	kg/cm ²	1.17
-	Zeminin Kivam Tanımı	-	Orta Sert

ULLANILAN FORMÜLLER

Başlangıçtaki K.A: A_o(cm²)	Kırılma Anındaki K. A: A(cm²)	Serbest Basınç Dayanımı: q_u (kg/cm²)
$Ao = \pi r^2$	$A = Ao / 1 - (\Delta H/Ho)$	$q_u = q_{max}/A$

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

4

SERBEST BASINÇ DAYANIM DENEYİ

NUMUNE NO	SK 2
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı (Fen Edebiyat Fakültesi Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	4
DENEYİ YAPAN	Mustafa FENER

Yüzde Def.	Boy Kısalması (mm)	Yük Değeri (Mak. Ok.)	Katsayı	Çevrilmiş Yük (kgf)	Kırılma Noktası
0	0	0	0	0	
0.5	0.4	8	0.211267	1.90136	
1.0	0.8	10	0.211267	2.11267	
1.5	1.2	13	0.211267	3.380272	
2.0	1.6	16	0.211267	3.80272	
2.5	2.0	18	0.211267	3.802806	
3.0	2.4	20	0.211267	4.22534	
3.5	2.8	22	0.211267	4.647874	q_{max}
4.0	3.2	22	0.211267	4.647874	
4.5	3.6	22	0.211267	4.647874	
5.0	4.0	22	0.211267	4.647874	
5.5	4.4	20	0.211267	4.22534	
6.0	4.8	16	0.211267	3.380272	
6.5	5.2	13	0.211267	2.746471	
7.0	5.6	10	0.211267	2.112670	
7.5	6.0	0.0	0.211267	0.0	
8.0	6.4	0.0	0.211267	0.0	
8.5	6.8	0.0	0.211267	0.0	

SMB	TANIM	BRM	DEĞER
Ho	Başlangıçtaki Numune Boy	mm	76
Ao	Başlangıçtaki Kesit Alanı	cm²	11.36
ΔH	Kırılma Anındaki Boy Kısalması	mm	2.8
A	Kırılma Anındaki Kesit Alanı	cm²	11.794
H	Kırılma Anındaki Boy	cm	73.2
q_u	Serbest Basınç Dayanımı	kg/cm²	0.39418
-	Zeminin Kivam Tanımı	-	Yumuşak

KULLANILAN FORMÜLLER		
Başlangıçtaki K.A: A_o(cm²)	Kırılma Anındaki K. A: A(cm²)	Serbest Basınç Dayanımı: q_u (kg/cm²)
$A_o = \pi \cdot r^2$	$A = A_o / 1 - (\Delta H / H_o)$	$q_u = q_{max} / A$

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

4

SERBEST BASINÇ DAYANIM DENEYİ

NUMUNE NO	SK 3
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N. Ü. Kampüs Alanı İçerisi (Merkez Kafeteria Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	4
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

Yüzde Def.	Boy Kısalması (mm)	Yük Değeri (Mak. Ok.)	Katsayı	Çevrilmiş Yük (kgf)	Kırılma Noktası
0	0	0	0	0	
0.5	0.4	26	0.211267	5.492942	
1.0	0.8	35	0.211267	7.394345	
1.5	1.2	42	0.211267	8.873214	
2.0	1.6	43	0.211267	9.084481	
2.5	2.0	44	0.211267	9.295748	
3.0	2.4	45	0.211267	9.507015	q_{max}
3.5	2.8	39	0.211267	8.239413	
4.0	3.2	26	0.211267	5.492942	
4.5	3.6	15	0.211267	3.169005	
5.0	4.0	10	0.211267	2.211267	
5.5	4.4	3	0.211267	0.633801	
6.0	4.8	0.0	0.211267	0.0	
6.5	5.2	0.0	0.211267	0.0	
7.0	5.6	0.0	0.211267	0.0	
7.5	6.0	0.0	0.211267	0.0	
8.0	6.4	0.0	0.211267	0.0	
8.5	6.8	0.0	0.211267	0.0	

SMB	TANIM	BRM	DEĞER
H_0	Başlangıçtaki Numune Boy	mm	76
A_0	Başlangıçtaki Kesit Alanı	cm^2	11.36
ΔH	Kırılma Anındaki Boy Kısalması	mm	2.4
A	Kırılma Anındaki Kesit Alanı	cm^2	11.730
H	Kırılma Anındaki Boy	cm	73.6
q_u	Serbest Basınç Dayanımı	kg/cm^2	0.810
-	Zeminin Kivam Tanımı	-	Orta sert

KULLANILAN FORMÜLLER		
Başlangıçtaki K.A: $A_0(cm^2)$	Kırılma Anındaki K. A: $A(cm^2)$	Serbest Basınç Dayanımı: $q_u(kg/cm^2)$
$A_0 = \pi r^2$	$A = A_0 / 1 - (\Delta H/H_0)$	$q_u = q_{max}/A$

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

4

SERBEST BASINÇ DAYANIM DENEYİ

NUMUNE NO	SK 4
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar İlçesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	4
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

Yüzde Def.	Boy Kısalması (mm)	Yük Değeri (Mak. Ok.)	Katsayı	Çevrilmiş Yük (kgf)	Kırılma Noktası
0	0	0	0	0	
0.5	0.4	19	0.211267	4.014073	
1.0	0.8	23	0.211267	4.859141	
1.5	1.2	27	0.211267	5.704209	
2.0	1.6	36	0.211267	7.605612	
2.5	2.0	38	0.211267	8.028146	
3.0	2.4	39	0.211267	8.239413	
3.5	2.8	40	0.211267	8.450680	q_{max}
4.0	3.2	38	0.211267	8.028146	
4.5	3.6	31	0.211267	6.549277	
5.0	4.0	22	0.211267	4.647874	
5.5	4.4	17	0.211267	3.591539	
6.0	4.8	13	0.211267	2.746471	
6.5	5.2	10	0.211267	1.267602	
7.0	5.6	6	0.211267	0.422534	
7.5	6.0	2	0.211267	0.0	
8.0	6.4	0.0	0.211267	0.0	
8.5	6.8	0.0	0.211267	0.0	

SMB	TANIM	BRM	DEĞER
Ho	Başlangıçtaki Numune Boy	mm	76
Ao	Başlangıçtaki Kesit Alanı	cm²	11.36
ΔH	Kırılma Anındaki Boy Kısalması	mm	2.8
A	Kırılma Anındaki Kesit Alanı	cm²	11.794
H	Kırılma Anındaki Boy	cm	73.2
q_u	Serbest Basınç Dayanımı	kg/cm²	0.71676
-	Zeminin Kivam Tanımı	-	Orta Sert

KULLANILAN FORMÜLLER		
Başlangıçtaki K.A: A_o (cm²)	Kırılma Anındaki K. A: A(cm²)	Serbest Basınç Dayanımı: q_u (kg/cm²)
$Ao = \pi \cdot r^2$	$A = Ao / 1 - (\Delta H / Ho)$	$q_u = q_{max} / A$

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

4

SERBEST BASINÇ DAYANIM DENEYİ

NUMUNE NO	SK 5
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Başpınar Mahallesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	4
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

Yüzde Def.	Boy Kısalması (mm)	Yük Değeri (Mak. Ok.)	Katsayı	Çevrilmiş Yük (kgf)	Kırılma Noktası
0	0	0	0	0	
0.5	0.4	17	0.211267	3,592	
1.0	0.8	26	0.211267	5,493	
1.5	1.2	38	0.211267	8,028	
2.0	1.6	42	0.211267	8,873	
2.5	2.0	43	0.211267	9,084	q_{max}
3.0	2.4	42	0.211267	8,873	
3.5	2.8	41	0.211267	8,662	
4.0	3.2	36	0.211267	7,606	
4.5	3.6	30	0.211267	6,338	
5.0	4.0	21	0.211267	4,437	
5.5	4.4	17	0.211267	3,592	
6.0	4.8	10	0.211267	2,113	
6.5	5.2	0	0.211267	0,000	
7.0	5.6	0	0.211267	0,000	
7.5	6.0	0	0.211267	0,000	
8.0	6.4	0	0.211267	0,000	
8.5	6.8	0	0.211267	0,000	

SMB	TANIM	BRM	DEĞER
H_0	Başlangıçtaki Numune Boy	mm	76
A_0	Başlangıçtaki Kesit Alanı	cm ²	11.36
ΔH	Kırılma Anındaki Boy Kısalması	mm	2.0
A	Kırılma Anındaki Kesit Alanı	cm ²	11.66
H	Kırılma Anındaki Boy	cm	74
q_u	Serbest Basınç Dayanımı	kg/cm ²	0.78
-	Zeminin Kivam Tanımı	-	Yumuşak-Orta Sert Zemin

KULLANILAN FORMÜLLER		
Başlangıçtaki K.A: A_0 (cm ²)	Kırılma Anındaki K. A: A (cm ²)	Serbest Basınç Dayanımı: q_u (kg/cm ²)
$A_0 = \pi \cdot r^2$	$A = A_0 / 1 - (\Delta H / H_0)$	$q_u = q_{max} / A$

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

4

SERBEST BASINÇ DAYANIM DENEYİ

NUMUNE NO	SK 6
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor İlçesi Yenice Mahallesi Jandama Karakolu Karşısı
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	4
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

Yüzde Def.	Boy Kısalması (mm)	Yük Değeri (Mak. Ok.)	Katsayı	Cevrilmiş Yük (kgf)	Kırılma Noktası
0	0	0	0	0	
0.5	0.4	36	0.211267	7,606	
1.0	0.8	43	0.211267	9,084	
1.5	1.2	68	0.211267	14,366	
2.0	1.6	79	0.211267	16,690	
2.5	2.0	86	0.211267	18,169	
3.0	2.4	103	0.211267	21,761	
3.5	2.8	116	0.211267	24,507	
4.0	3.2	129	0.211267	27,253	
4.5	3.6	142	0.211267	30,000	
5.0	4.0	156	0.211267	32,958	
5.5	4.4	177	0.211267	37,394	q_{max}
6.0	4.8	175	0.211267	36,972	
6.5	5.2	170	0.211267	35,915	
7.0	5.6	156	0.211267	32,958	
7.5	6.0	141	0.211267	29,789	
8.0	6.4	108	0.211267	22,817	
8.5	6.8	100	0.211267	21,127	

SMB	TANIM	BRM	DEĞER
Ho	Başlangıçtaki Numune Boy	mm	76
Ao	Başlangıçtaki Kesit Alanı	cm²	11.36
ΔH	Kırılma Anındaki Boy Kısalması	mm	4.4
A	Kırılma Anındaki Kesit Alanı	cm²	12.08
H	Kırılma Anındaki Boy	cm	71.66
q_u	Serbest Basınç Dayanımı	kg/cm²	3.09
-	Zeminin Kivam Tanımı	-	Sert Zemin

KULLANILAN FORMÜLLER

Başlangıçtaki K.A: A_o(cm²)	Kırılma Anındaki K. A: A(cm²)	Serbest Basınç Dayanımı: q_u (kg/cm²)
$Ao = \pi.r^2$	$A = Ao / 1 - (\Delta H/Ho)$	$q_u = q_{max}/A$

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

4

SERBEST BASINÇ DAYANIM DENEYİ

NUMUNE NO	SK 7
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor İlçesi Yenice Mahallesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	4
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

Yüzde Def.	Boy Kısalması (mm)	Yük Değeri (Mak. Ok.)	Katsayı	Cevrilmiş Yük (kgf)	Kırılma Noktası
0	0	0	0	0	
0.5	0.4	17	0.211267	3,592	
1.0	0.8	24	0.211267	5,070	
1.5	1.2	38	0.211267	8,028	
2.0	1.6	41	0.211267	8,662	
2.5	2.0	45	0.211267	9,507	
3.0	2.4	47	0.211267	9,930	
3.5	2.8	50	0.211267	10,563	
4.0	3.2	51	0.211267	10,775	
4.5	3.6	52	0.211267	10,986	
5.0	4.0	53	0.211267	11,197	q_{max}
5.5	4.4	52	0.211267	10,986	
6.0	4.8	50	0.211267	10,563	
6.5	5.2	44	0.211267	9,296	
7.0	5.6	40	0.211267	8,451	
7.5	6.0	31	0.211267	6,549	
8.0	6.4	27	0.211267	5,704	
8.5	6.8	20	0.211267	4,225	

SMB	TANIM	BRM	DEĞER
Ho	Başlangıçtaki Numune Boy	mm	76
Ao	Başlangıçtaki Kesit Alanı	cm²	11.36
ΔH	Kırılma Anındaki Boy Kısalması	mm	4.0
A	Kırılma Anındaki Kesit Alanı	cm²	11.99
H	Kırılma Anındaki Boy	cm	72
q_u	Serbest Basınç Dayanımı	kg/cm²	0.93
-	Zeminin Kivam Tanımı	-	Orta Sert Zemin

KULLANILAN FORMÜLLER

Başlangıçtaki K.A: A_o (cm²)	Kırılma Anındaki K. A: A(cm²)	Serbest Basınç Dayanımı: q_u (kg/cm²)
$Ao = \pi \cdot r^2$	$A = Ao / 1 - (\Delta H / Ho)$	$q_u = q_{max} / A$

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

4

SERBEST BASINÇ DAYANIM DENEYİ

NUMUNE NO	SK 8
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	4
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

Yüzde Def.	Boy Kısalması (mm)	Yük Değeri (Mak. Ok.)	Katsayı	Çevrilmiş Yük (kgf)	Kırılma Noktası
0	0	0	0	0	
0.5	0.4	56	0.211267	11.830952	
1.0	0.8	63	0.211267	11.309821	
1.5	1.2	70	0.211267	14.788690	
2.0	1.6	75	0.211267	15.845025	
2.5	2.0	79	0.211267	16.690093	q_{max}
3.0	2.4	65	0.211267	13.732355	
3.5	2.8	43	0.211267	9.084481	
4.0	3.2	31	0.211267	6.549277	
4.5	3.6	28	0.211267	5.915476	
5.0	4.0	26	0.211267	5.492942	
5.5	4.4	25	0.211267	5.281167	
6.0	4.8	24	0.211267	5.070408	
6.5	5.2	20	0.211267	4.225340	
7.0	5.6	18	0.211267	3.8028060	
7.5	6.0	14	0.211267	2.957738	
8.0	6.4	10	0.211267	2.112670	
8.5	6.8	5	0.211267	1.0563350	

SMB	TANIM	BRM	DEĞER
H_0	Başlangıçtaki Numune Boy	mm	76
A_0	Başlangıçtaki Kesit Alanı	cm^2	11.36
ΔH	Kırılma Anındakı Boy Kısalması	mm	2.0
A	Kırılma Anındakı Kesit Alanı	cm^2	11.667
H	Kırılma Anındakı Boy	cm	74
q_u	Serbest Basınç Dayanımı	kg/cm^2	1.430
-	Zeminin Kivam Tanımı	-	Orta Sert

KULLANILAN FORMÜLLER

Başlangıçtaki K.A: $A_0 (cm^2)$	Kırılma Anındakı K. A: $A(cm^2)$	Serbest Basınç Dayanımı: $q_u (kg/cm^2)$
$A_0 = \pi r^2$	$A = A_0 / 1 - (\Delta H / H_0)$	$q_u = q_{max} / A$

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**

EK-G

NUMUNELERİN DEFORMASYON -GERİLME GRAFİKLERİ





**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

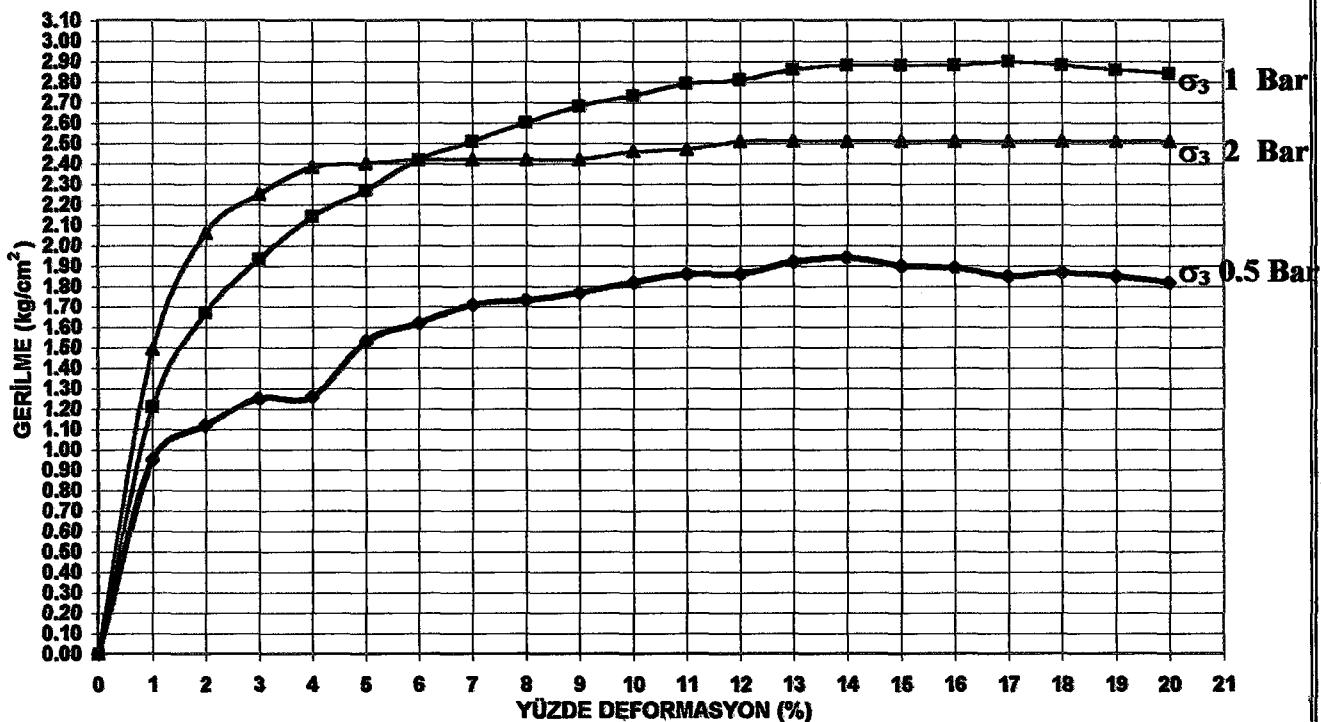
5a

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 1	PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5	DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener
DRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alam Mühendislik Mimarlık Fakültesi Arkası		

DEF. %	BOY. KIS (mm)	0.5 BAR			1 BAR			2 BAR		
		DİAL O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
1	0.8	51	10.77	0.95	65	13.73	1.21	80	14.90	1.49
2	1.6	60	12.68	1.12	90	19.01	1.67	11	23.45	2.06
3	2.4	65	13.73	1.25	104	21.97	1.93	121	25.56	2.25
4	3.2	67	14.15	1.26	115	24.29	2.14	128	27.04	2.38
5	4.0	68	14.36	1.53	122	25.77	2.27	129	27.25	2.40
6	4.8	82	17.32	1.62	130	27.46	2.42	130	27.46	2.42
7	5.6	87	18.48	1.71	135	28.52	2.51	130	27.46	2.42
8	6.4	92	19.43	1.73	140	29.57	2.60	130	27.46	2.42
9	7.2	93	19.65	1.77	144	30.41	2.68	130	27.46	2.42
10	8.0	95	20.07	1.82	147	31.04	2.73	132	27.88	2.46
11	8.8	98	20.07	1.86	150	31.67	2.79	133	28.09	2.47
12	9.6	100	21.12	1.86	151	31.88	2.81	135	28.52	2.51
13	10.4	100	21.12	1.92	154	32.51	2.86	135	28.52	2.51
14	11.2	103	21.76	1.94	155	32.72	2.88	135	28.52	2.51
15	12.0	104	21.97	1.90	155	32.72	2.88	135	28.52	2.52
16	12.8	102	21.55	1.89	155	32.72	2.88	134	28.30	2.51
17	13.6	100	21.12	1.85	156	32.93	2.90	134	28.31	2.51
18	14.4	101	21.33	1.87	155	32.72	2.88	135	28.52	2.51
19	15.2	100	21.12	1.85	154	32.51	2.86	135	28.52	2.51
20	16.0	98	20.70	1.82	154	32.51	2.84	135	28.52	2.51

DEFORMASYON-GERİLME GRAFİĞİ





**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

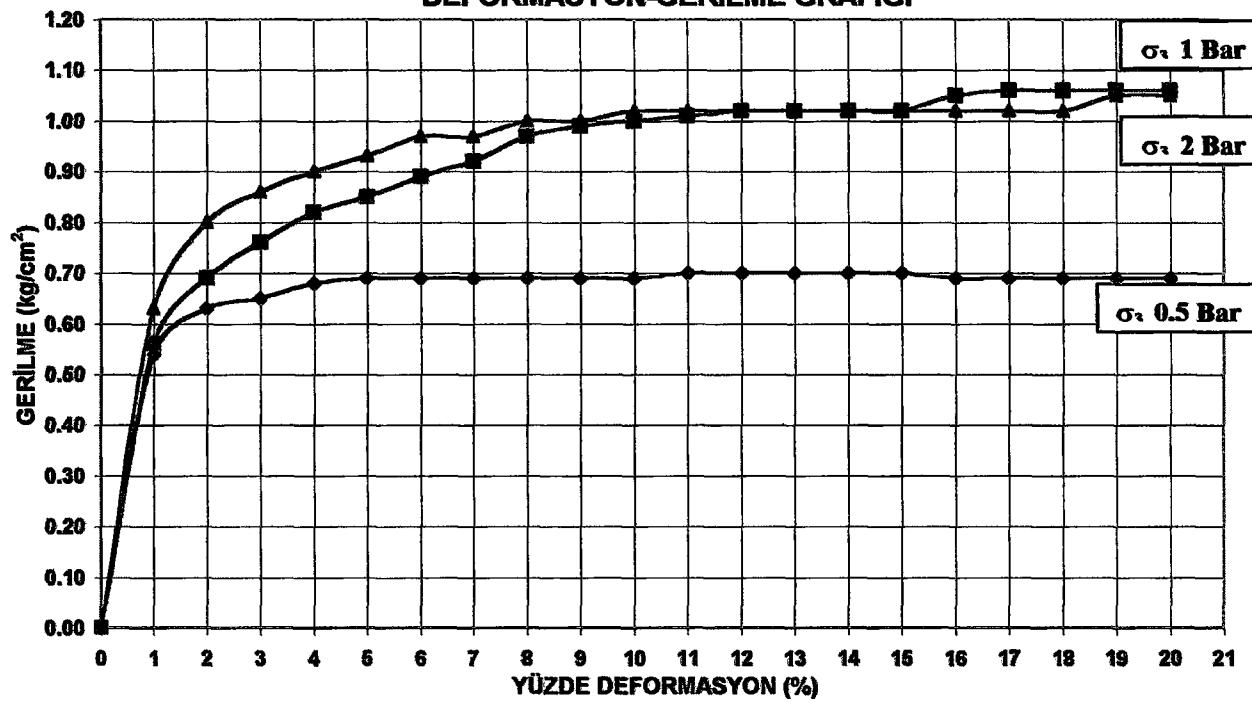
5a

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEY FORMU

TUMUNE NO	SK 2	PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5	DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener
DRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı (Fen Edebiyat Fakültesi Karşısı)		

DEF. %	BOY. KIS (mm)	0.5 BAR			1 BAR			2 BAR		
		DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
1	0.8	29	6.13	0.54	30	6.34	0.56	34	7.18	0.63
2	1.6	34	7.18	0.63	37	7.81	0.69	43	9.08	0.80
3	2.4	35	7.39	0.65	41	8.66	0.76	46	9.72	0.86
4	3.2	37	7.82	0.68	44	9.30	0.82	48	10.20	0.90
5	4.0	37.5	7.92	0.69	46	9.71	0.85	50	10.56	0.93
6	4.8	37.5	7.92	0.69	48	10.14	0.89	50	10.62	0.93
7	5.6	37.5	7.92	0.69	50	10.56	0.92	52	10.99	0.97
8	6.4	37.5	7.92	0.69	52	10.99	0.97	52	10.99	0.97
9	7.2	37.5	7.92	0.69	53	11.20	0.99	54	11.41	1.00
10	8.0	37.5	7.92	0.69	54	11.41	1.00	54	11.41	1.00
11	8.8	38.0	8.02	0.70	54.5	11.51	1.01	55	11.62	1.02
12	9.6	38.0	8.02	0.70	55	11.62	1.02	55	11.62	1.02
13	10.4	38.0	8.02	0.70	55	11.62	1.02	55	11.62	1.02
14	11.2	38.0	8.02	0.70	55	11.62	1.02	55	11.62	1.02
15	12.0	38.0	8.02	0.70	55.2	11.66	1.02	55.75	11.78	1.02
16	12.8	37.5	7.92	0.69	56.5	11.99	1.05	55.75	11.78	1.02
17	13.6	37.5	7.92	0.69	57	12.04	1.06	55.75	11.78	1.02
18	14.4	37.0	7.92	0.69	57	12.04	1.06	55.75	11.78	1.02
19	15.2	37.0	7.92	0.69	57	12.04	1.06	56.50	11.94	1.05
20	16.0	37.0	7.92	0.69	57	12.04	1.06	56.50	11.94	1.05

DEFORMASYON-GERİLME GRAFİĞİ





**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

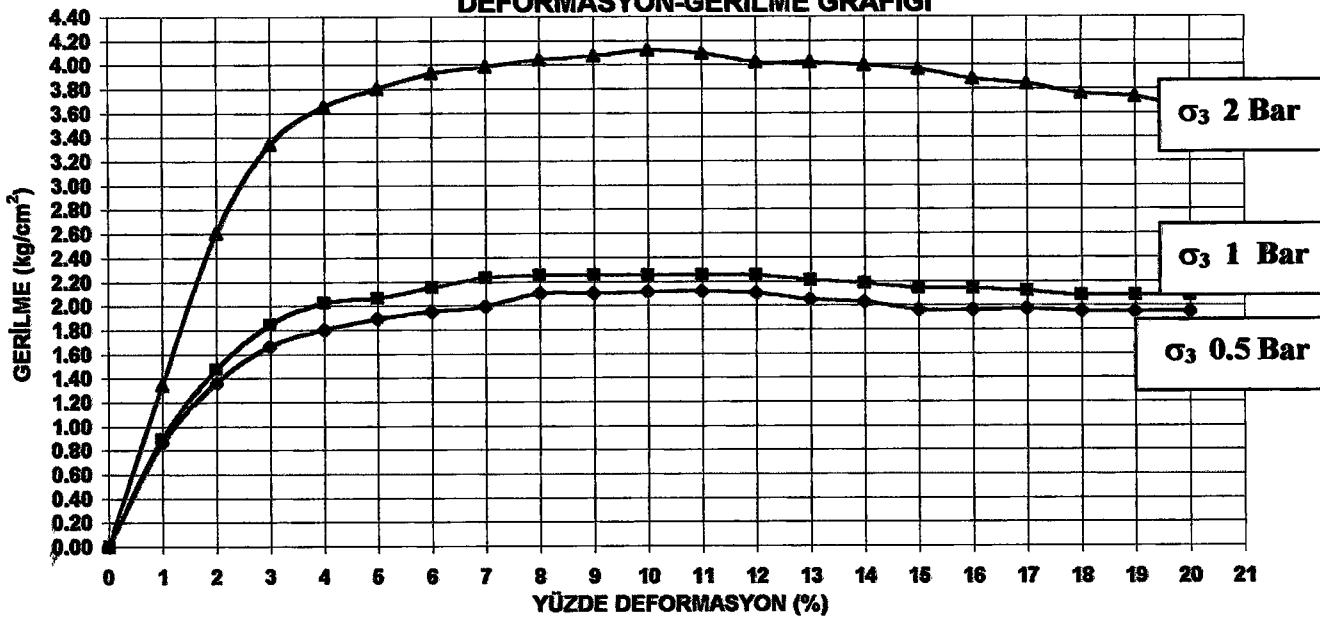
5a

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 3	PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5	DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener
DRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.Ü. Kampüs Alanı İçerisi (Merkez Kafeterya Karşısı)		

DEF. %	BOY. KIS (mm)	0.5 BAR			1 BAR			2 BAR		
		DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
1	0.8	46,00	9,72	0,86	48,00	10,14	0,89	92,00	19,44	1,71
2	1.6	73,00	15,42	1,36	79,00	16,69	1,47	140,00	29,58	2,60
3	2.4	89,25	18,86	1,66	99,00	20,92	1,84	180,00	38,03	3,35
4	3.2	97,00	20,49	1,80	109,00	23,03	2,03	197,00	41,62	3,66
5	4.0	102,00	21,55	1,90	111,00	23,45	2,06	205,00	43,31	3,81
6	4.8	105,00	22,18	1,95	116,00	24,51	2,16	212,00	44,79	3,94
7	5.6	107,00	22,61	1,99	120,00	25,35	2,23	215,00	45,42	4,00
8	6.4	113,00	23,87	2,10	121,00	25,56	2,25	218,00	46,06	4,05
9	7.2	113,00	23,87	2,10	121,00	25,56	2,25	219,50	46,37	4,08
10	8.0	113,50	23,98	2,11	121,00	25,56	2,25	222,00	46,90	4,13
11	8.8	114,00	24,08	2,12	121,00	25,56	2,25	220,50	46,58	4,10
12	9.6	113,00	23,87	2,10	121,00	25,56	2,25	217,00	45,84	4,04
13	10.4	110,50	23,35	2,06	119,00	25,14	2,21	217,00	45,84	4,04
14	11.2	109,25	23,08	2,03	117,00	24,72	2,18	215,00	45,42	4,00
15	12.0	108,50	22,92	2,02	115,00	24,30	2,14	213,50	45,11	3,97
16	12.8	108,50	22,92	2,02	115,00	24,30	2,14	209,00	44,15	3,89
17	13.6	106,00	22,39	1,97	114,00	24,08	2,12	207,00	43,73	3,85
18	14.4	105,00	22,18	1,95	112,00	23,66	2,08	203,00	42,89	3,78
19	15.2	104,50	22,08	1,94	112,00	23,66	2,08	201,00	42,46	3,74
20	16.0	104,50	22,08	1,94	113,00	23,87	2,10	195,00	41,20	3,63

DEFORMASYON-GERİLME GRAFİĞİ

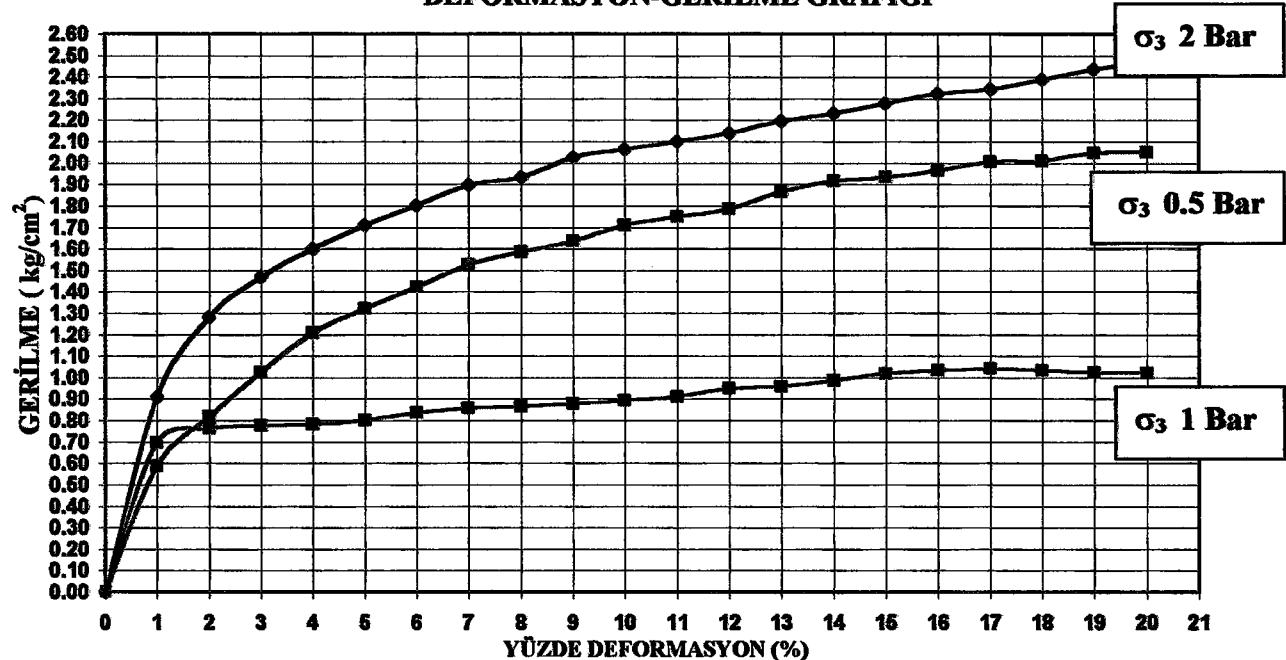


ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 4	PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5	DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar İlçesi		

DEF. %	BOY. KIS (mm)	0,5 BAR			1 BAR			2 BAR		
		DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
1	0,80	31,50	6,65	0,59	37,50	7,92	0,70	49,00	10,35	0,91
2	1,60	44,00	9,30	0,82	41,00	8,66	0,76	69,00	14,58	1,28
3	2,40	55,00	11,62	1,02	41,75	8,82	0,78	79,00	16,69	1,47
4	3,20	65,00	13,73	1,21	42,00	8,87	0,78	86,00	18,17	1,60
5	4,00	71,00	15,00	1,32	43,00	9,08	0,80	92,00	19,44	1,71
6	4,80	76,50	16,16	1,42	45,00	9,51	0,84	97,00	20,49	1,80
7	5,60	82,00	17,32	1,52	46,00	9,72	0,86	102,00	21,55	1,90
8	6,40	85,25	18,01	1,59	46,50	9,82	0,86	104,00	21,97	1,93
9	7,20	88,00	18,59	1,64	47,25	9,98	0,88	109,00	23,03	2,03
10	8,00	92,00	19,44	1,71	48,00	10,14	0,89	111,00	23,45	2,06
11	8,80	94,00	19,86	1,75	49,00	10,35	0,91	113,00	23,87	2,10
12	9,60	96,00	20,28	1,79	51,00	10,77	0,95	115,00	24,30	2,14
13	10,40	100,25	21,18	1,86	51,50	10,88	0,96	118,00	24,93	2,19
14	11,20	103,00	21,76	1,92	53,00	11,20	0,99	120,00	25,35	2,23
15	12,00	104,00	21,97	1,93	54,75	11,57	1,02	122,50	25,88	2,28
16	12,80	105,50	22,29	1,96	55,50	11,73	1,03	125,00	26,41	2,32
17	13,60	107,75	22,76	2,00	56,00	11,83	1,04	126,00	26,62	2,34
18	14,40	108,00	22,82	2,01	55,50	11,73	1,03	128,50	27,15	2,39
19	15,20	110,00	23,24	2,05	55,00	11,62	1,02	131,00	27,68	2,44
20	16,00	110,00	23,24	2,05	55,00	11,62	1,02	133,00	28,10	2,47

DEFORMASYON-GERİLME GRAFİĞİ





**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5a

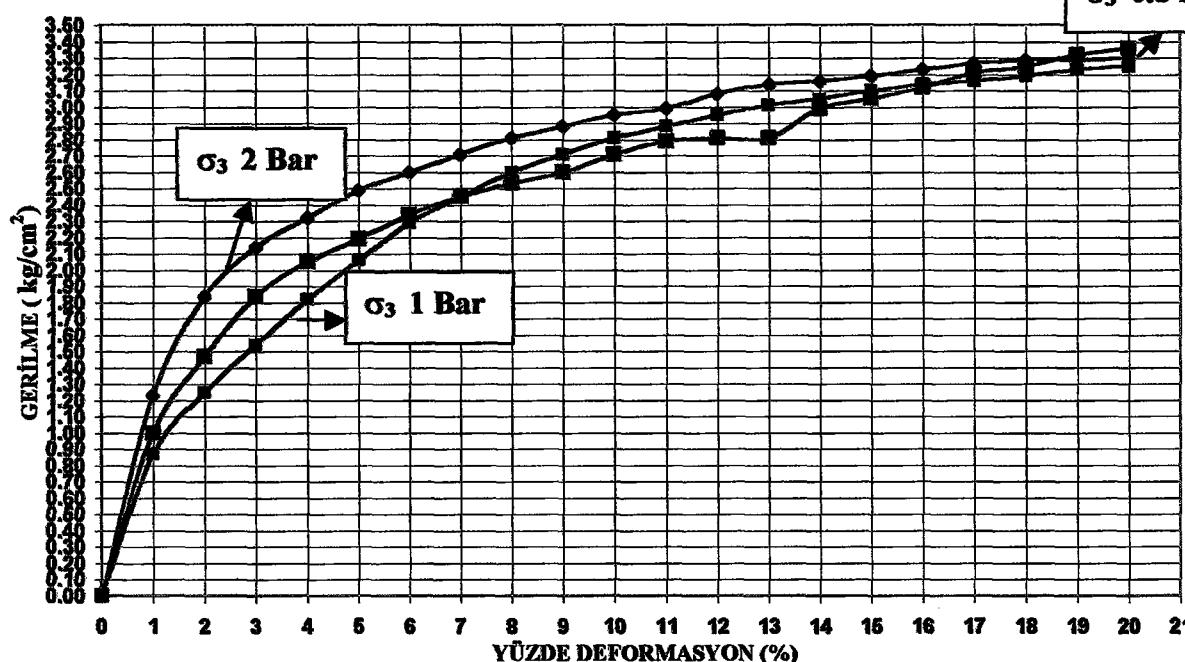
ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 5	PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5	DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Başpınar Mahallesi		

DEF. %	BOY. KIS (mm)	0.5 BAR			1 BAR			2 BAR		
		DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
1	0,80	54,00	11,41	1,00	47,00	9,93	0,87	66,00	13,94	1,23
2	1,60	79,00	16,69	1,47	67,00	14,15	1,25	99,00	20,92	1,84
3	2,40	99,00	20,92	1,84	83,00	17,54	1,54	115,00	24,30	2,14
4	3,20	110,00	23,24	2,05	98,00	20,70	1,82	125,00	26,41	2,32
5	4,00	118,00	24,93	2,19	111,00	23,45	2,06	134,00	28,31	2,49
6	4,80	126,00	26,62	2,34	123,00	25,99	2,29	140,00	29,58	2,60
7	5,60	132,00	27,89	2,45	132,00	27,89	2,45	146,00	30,84	2,71
8	6,40	136,00	28,73	2,53	140,00	29,58	2,60	151,00	31,89	2,81
9	7,20	140,00	29,58	2,60	146,00	30,84	2,71	155,00	32,73	2,88
10	8,00	146,00	30,84	2,71	151,00	31,89	2,81	159,00	33,57	2,95
11	8,80	150,00	31,68	2,79	155,00	32,73	2,88	161,00	33,99	2,99
12	9,60	151,00	31,89	2,81	159,00	33,57	2,95	166,00	35,03	3,08
13	10,40	151,00	31,89	2,81	162,00	34,20	3,01	169,00	35,66	3,14
14	11,20	161,00	33,99	2,99	164,00	34,62	3,05	170,00	35,87	3,16
15	12,00	164,00	34,62	3,05	167,00	35,24	3,10	172,00	36,29	3,19
16	12,80	168,00	35,45	3,12	169,00	35,66	3,14	174,00	36,71	3,23
17	13,60	173,00	36,50	3,21	170,00	35,87	3,16	176,00	37,13	3,27
18	14,40	175,00	36,92	3,25	172,00	36,29	3,19	177,00	37,34	3,29
19	15,20	179,00	37,76	3,32	174,00	36,71	3,23	177,00	37,34	3,29
20	16,00	181,00	38,18	3,36	175,00	36,92	3,25	178,00	30,00	2,64

DEFORMASYON-GERİLME GRAFİĞİ

σ_3 0.5 Bar





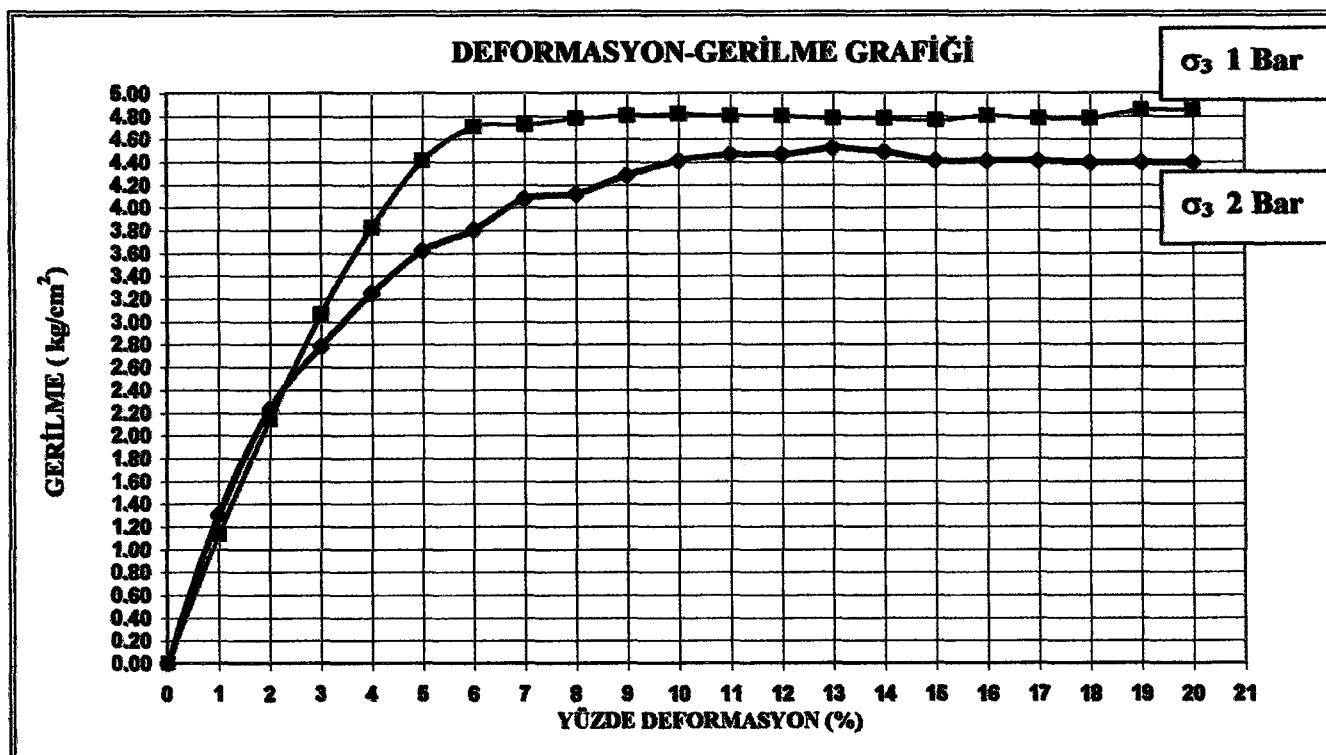
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5a

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 6	PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5	DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Yenice Mahallesi Jandarma Karakolu Karşısı		

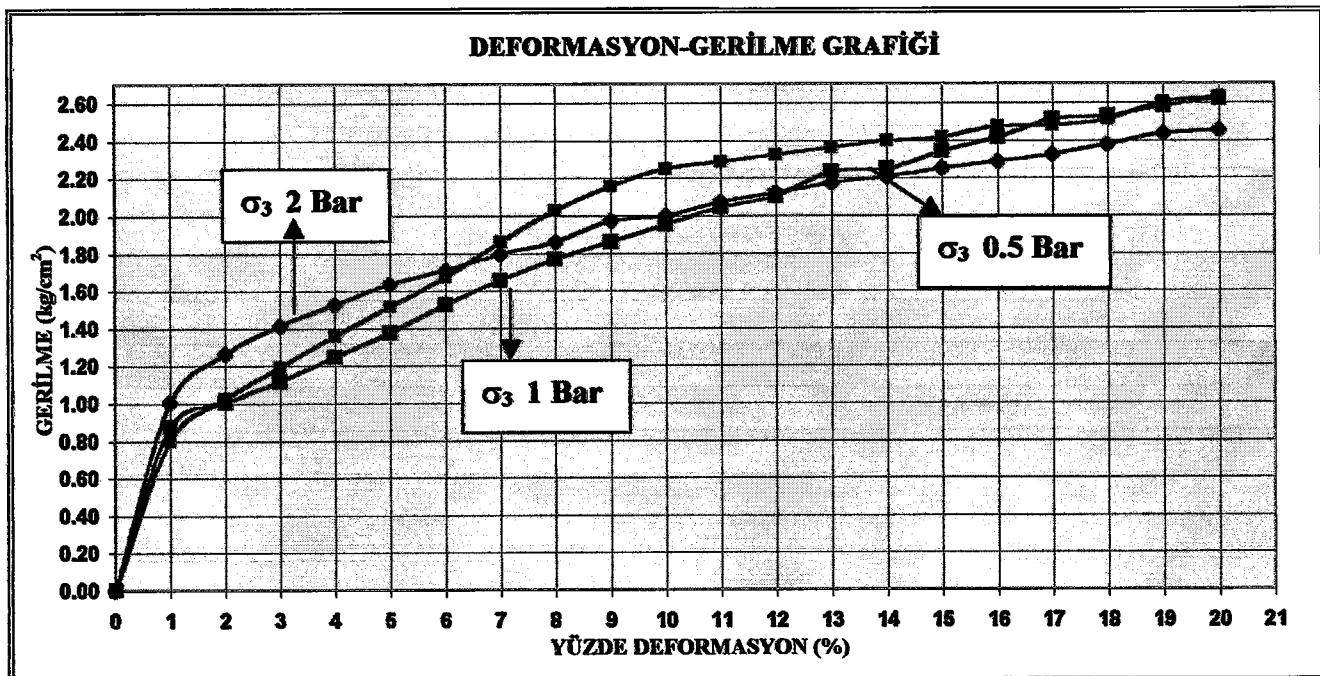
DEF %	BOY. KIS (mm)	0.5 BAR			1 BAR			2 BAR		
		DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kg)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kg)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kg)	GERİLME (kg/cm ²)
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
1	0,80	-	-	-	61,00	12,89	1,13	70,00	14,79	1,30
2	1,60	-	-	-	115,00	24,30	2,14	120,00	25,35	2,23
3	2,40	-	-	-	165,00	34,83	3,07	150,00	31,68	2,79
4	3,20	-	-	-	206,00	43,43	3,82	175,00	36,92	3,25
5	4,00	-	-	-	238,00	50,14	4,41	195,00	41,12	3,62
6	4,80	-	-	-	254,00	53,50	4,71	205,00	43,22	3,80
7	5,60	-	-	-	255,00	53,71	4,73	220,00	46,36	4,08
8	6,40	-	-	-	258,00	54,34	4,78	222,00	46,78	4,12
9	7,20	-	-	-	259,00	54,55	4,80	231,00	48,67	4,28
10	8,00	-	-	-	260,00	54,76	4,82	238,00	50,14	4,41
11	8,80	-	-	-	259,00	54,55	4,80	241,00	50,77	4,47
12	9,60	-	-	-	259,00	54,55	4,80	241,00	50,77	4,47
13	10,40	-	-	-	258,00	54,34	4,78	244,00	51,40	4,52
14	11,20	-	-	-	258,00	54,34	4,78	242,00	50,98	4,49
15	12,00	-	-	-	257,00	54,13	4,76	238,00	50,14	4,41
16	12,80	-	-	-	259,00	54,55	4,80	238,00	50,14	4,41
17	13,60	-	-	-	258,00	54,34	4,78	238,00	50,14	4,41
18	14,40	-	-	-	258,00	54,34	4,78	237,00	49,93	4,40
19	15,20	-	-	-	262,00	55,17	4,86	237,00	49,93	4,40
20	16,00	-	-	-	262,00	55,17	4,86	237,00	49,93	4,40



ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 7	PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5	DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor İlçesi Yenice Mahallesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi		

DEF. %	BOY. KIS (mm)	0,5 BAR			1 BAR			2 BAR		
		DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
1	0,80	43,00	9,08	0,80	47,00	9,93	0,87	54,00	11,41	1,00
2	1,60	55,00	11,62	1,02	54,00	11,41	1,00	68,00	14,37	1,26
3	2,40	64,00	13,52	1,19	60,00	12,68	1,12	76,00	16,06	1,41
4	3,20	73,00	15,42	1,36	67,00	14,15	1,25	82,00	17,32	1,52
5	4,00	81,50	17,22	1,52	74,00	15,63	1,38	88,00	18,59	1,64
6	4,80	90,00	19,01	1,67	82,00	17,32	1,52	92,00	19,44	1,71
7	5,60	100,00	21,13	1,86	89,00	18,80	1,66	96,50	20,39	1,79
8	6,40	109,00	23,03	2,03	95,00	20,07	1,77	100,00	21,13	1,86
9	7,20	116,00	24,51	2,16	100,00	21,13	1,86	106,00	22,39	1,97
10	8,00	121,00	25,56	2,25	105,00	22,18	1,95	107,50	22,71	2,00
11	8,80	123,00	25,99	2,29	110,00	23,24	2,05	111,50	23,56	2,07
12	9,60	125,00	26,41	2,32	113,00	23,87	2,10	114,00	24,08	2,12
13	10,40	127,00	26,83	2,36	120,00	25,35	2,23	117,00	24,72	2,18
14	11,20	129,00	27,25	2,40	121,00	25,56	2,25	118,50	25,04	2,20
15	12,00	130,00	27,46	2,42	126,00	26,62	2,34	121,00	25,56	2,25
16	12,80	133,00	28,10	2,47	130,00	27,46	2,42	123,00	25,99	2,29
17	13,60	133,50	28,20	2,48	135,00	28,52	2,51	125,00	26,41	2,32
18	14,40	135,00	28,52	2,51	136,00	28,73	2,53	128,00	27,04	2,38
19	15,20	140,00	29,58	2,60	139,00	29,37	2,59	131,00	27,68	2,44
20	16,00	141,50	29,89	2,63	141,00	29,79	2,62	132,00	27,89	2,45





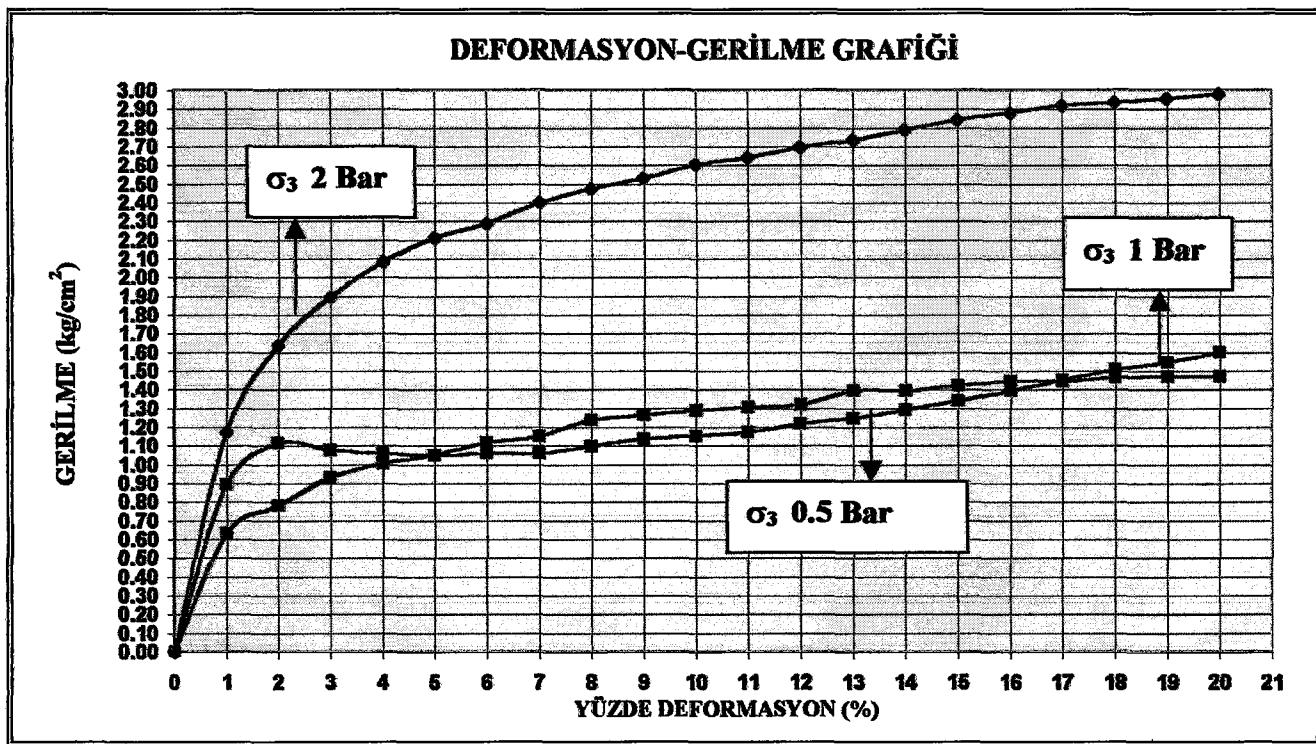
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5a

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 8	PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5	DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası		

DEF. %	BOY. KIS (mm)	0,5 BAR			1 BAR			2 BAR		
		DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)	DİAL. O. (mm)	H. YÜK. (kgf)	GERİLME (kg/cm ²)
0	0	0	0	0	0	0	0	0	0	0
1	0,80	34,00	7,18	0,63	48,00	10,14	0,89	63,00	13,31	1,17
2	1,60	42,00	8,87	0,78	60,00	12,68	1,12	88,00	18,59	1,64
3	2,40	50,00	10,56	0,93	58,00	12,25	1,08	102,00	21,55	1,90
4	3,20	54,00	11,41	1,00	57,00	12,04	1,06	112,00	23,66	2,08
5	4,00	56,50	11,94	1,05	56,50	11,94	1,05	119,00	25,14	2,21
6	4,80	60,00	12,68	1,12	57,00	12,04	1,06	123,00	25,99	2,29
7	5,60	62,00	13,10	1,15	57,00	12,04	1,06	129,00	27,25	2,40
8	6,40	66,50	14,05	1,24	59,00	12,46	1,10	133,00	28,10	2,47
9	7,20	68,00	14,37	1,26	61,00	12,89	1,13	136,00	28,73	2,53
10	8,00	69,25	14,63	1,29	62,00	13,10	1,15	140,00	29,58	2,60
11	8,80	70,25	14,84	1,31	63,00	13,31	1,17	142,00	30,00	2,64
12	9,60	71,00	15,00	1,32	65,50	13,84	1,22	145,00	30,63	2,70
13	10,40	75,00	15,85	1,39	67,00	14,15	1,25	147,00	31,05	2,73
14	11,20	75,00	15,85	1,39	69,50	14,68	1,29	150,00	31,68	2,79
15	12,00	76,50	16,16	1,42	72,00	15,21	1,34	153,00	32,31	2,84
16	12,80	77,75	16,43	1,45	75,00	15,85	1,39	155,00	32,73	2,88
17	13,60	77,75	16,43	1,45	78,00	16,48	1,45	157,00	33,15	2,92
18	14,40	78,75	16,64	1,46	81,00	17,11	1,51	158,00	33,36	2,94
19	15,20	79,00	16,69	1,47	83,00	17,54	1,54	159,00	33,57	2,95
20	16,00	79,00	16,69	1,47	86,00	18,17	1,60	160,25	33,83	2,98



EK-H

**NUMUNELERİN ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ SONUÇLARI VE MOHR
DAİRELERİ**





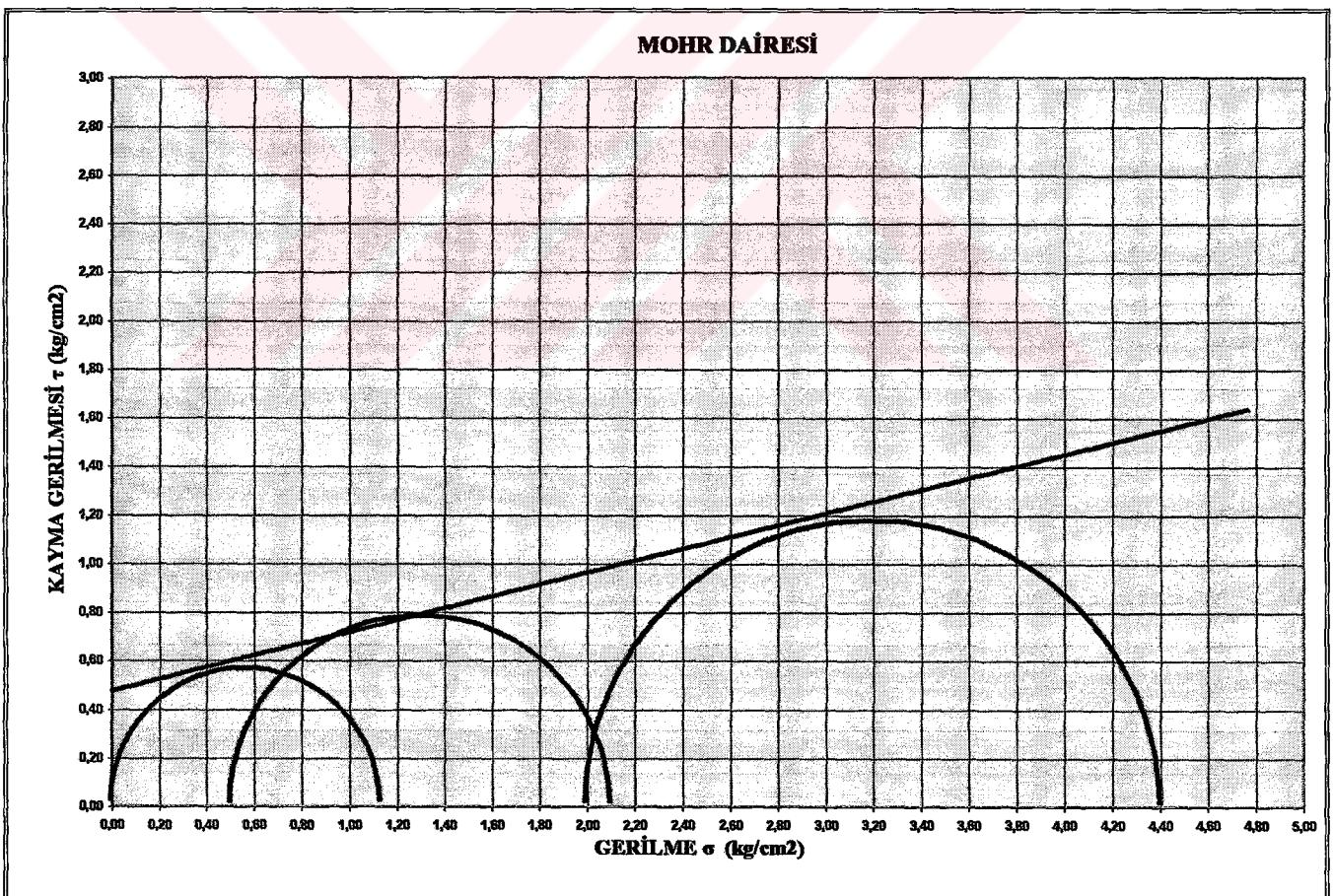
**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5b

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ

NUMUNE NO	SK 1
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı Mühendislik Mimarlık Fakültesi Arkası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

DENEYİN HIZI	0.8	S_b	TANIM	Birim	1.Ö	2.Ö	3.Ö
NUM. ÇAP VE BOY	3.77-7.54	σ_c	Serbest Bas. Day.	kg/cm ²	1.17		
DERİNLİK	1m	$\sigma_{2,3}$	Hücre Basıncı	kg/cm ²	0.5	1	2
KALIB. KATSAY.	14162	σ_1	Max. Düş. Yük	kg/cm ²	1.6	-	2.4
		Φ	İçsel Sırtúnme Acısı		15°		
		C	Mak. Makaslama Gerilmesi		0.43		



Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



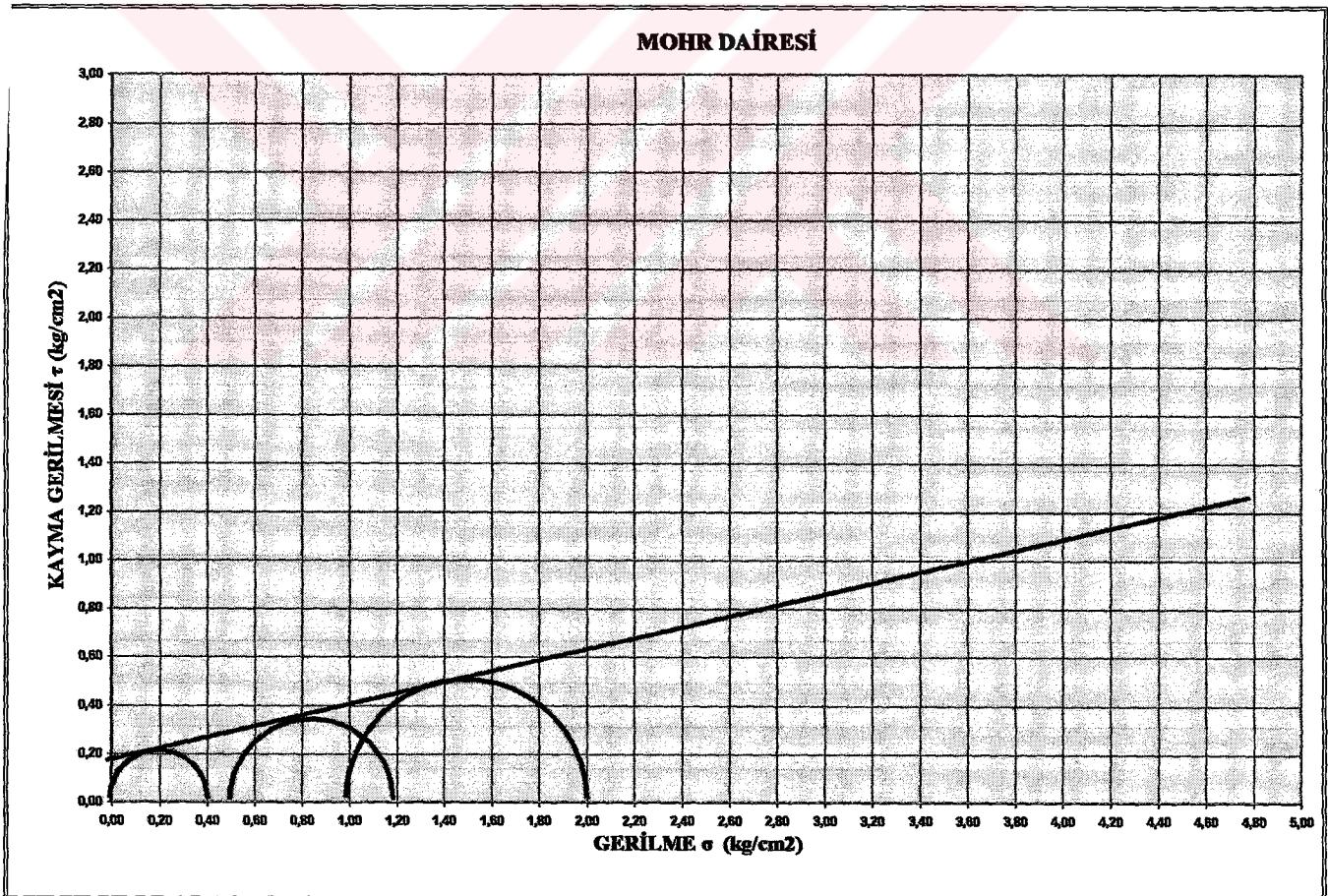
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5b

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ

NUMUNE NO	SK 2
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N. Ü. Kampüs Alanı (Fen Edebiyat Fakültesi Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

DENEYİN HIZI	0.8	S_b	TANIM	Birim	1.Ö	2.Ö	3.Ö
NUM. ÇAP VE BOY	3.77-7.54	σ_c	Serbest Bas. Day.	kg/cm ²	0.39418		
DERİNLİK	1m	$\sigma_{2,3}$	Hücre Basıncı	kg/cm ²	0.5	1	-
KALIB. KATSAY.	14162	σ_t	Max. Düş. Yük	kg/cm ²	1.2	2	-
		Φ	İçsel Sırtúnme Acısı		12.50°		
		C	Mak. Makaslama Gerilmesi		0.15		



**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



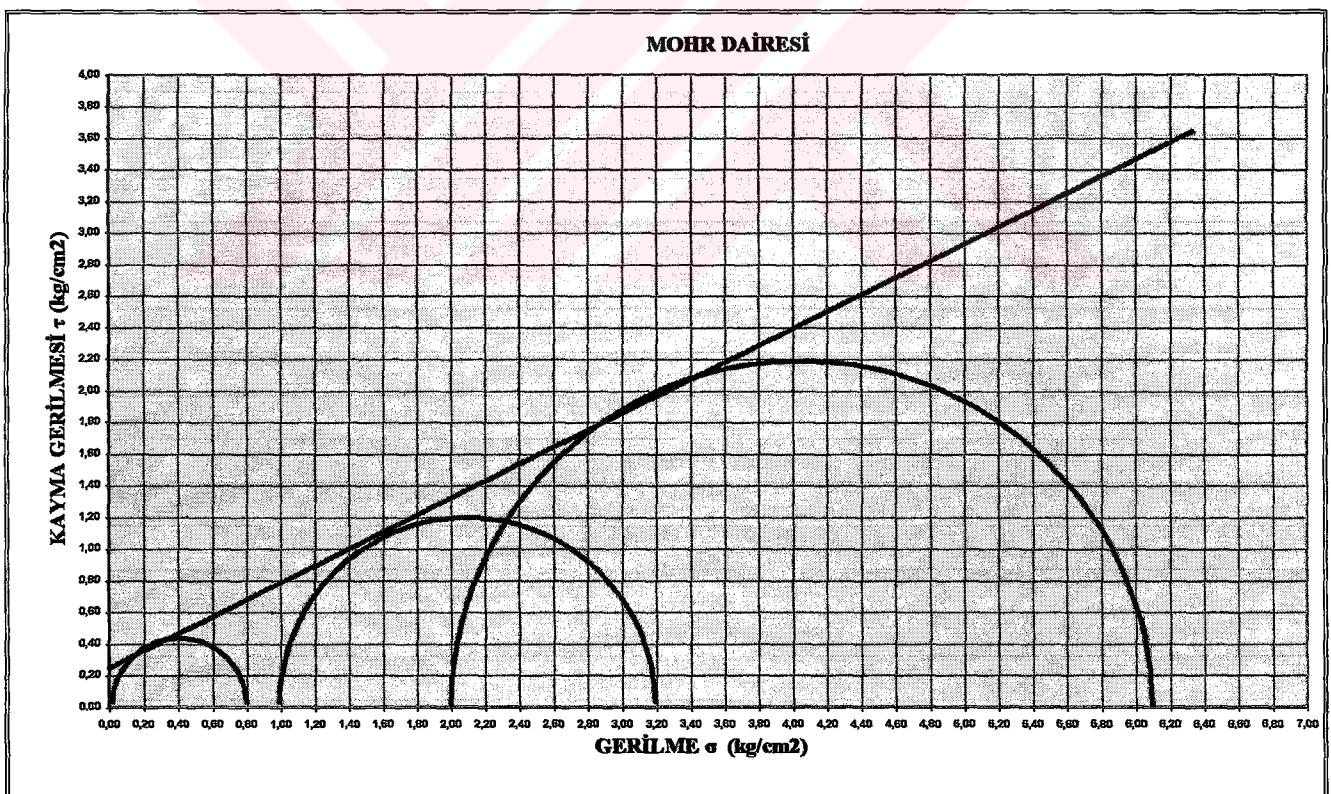
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5b

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ

NUMUNE NO	SK 3
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı İçerisi (Merkez Kafeteria Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5
DENEY YAPAN	Mustafa Fener

DENEYİN HIZI	0.8	S_b	TANIM	Birim	1.Ö	2.Ö	3.Ö
NUM. ÇAP VE BOY	3.77-7.54	σ_c	Serbest Bas. Day.	kg/cm ²	0.810		
DERİNLİK		$\sigma_{2,3}$	Hücre Basıncı	kg/cm ²	-	1	2
KALIB. KATSAY.	14162	σ_1	Max. Düş. Yük	kg/cm ²	-	3.25	6.10
		Φ	İçsel Sırtúnme Açısı		30.96°		
		C	Mak. Makaslama Gerilmesi		0.22		



**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



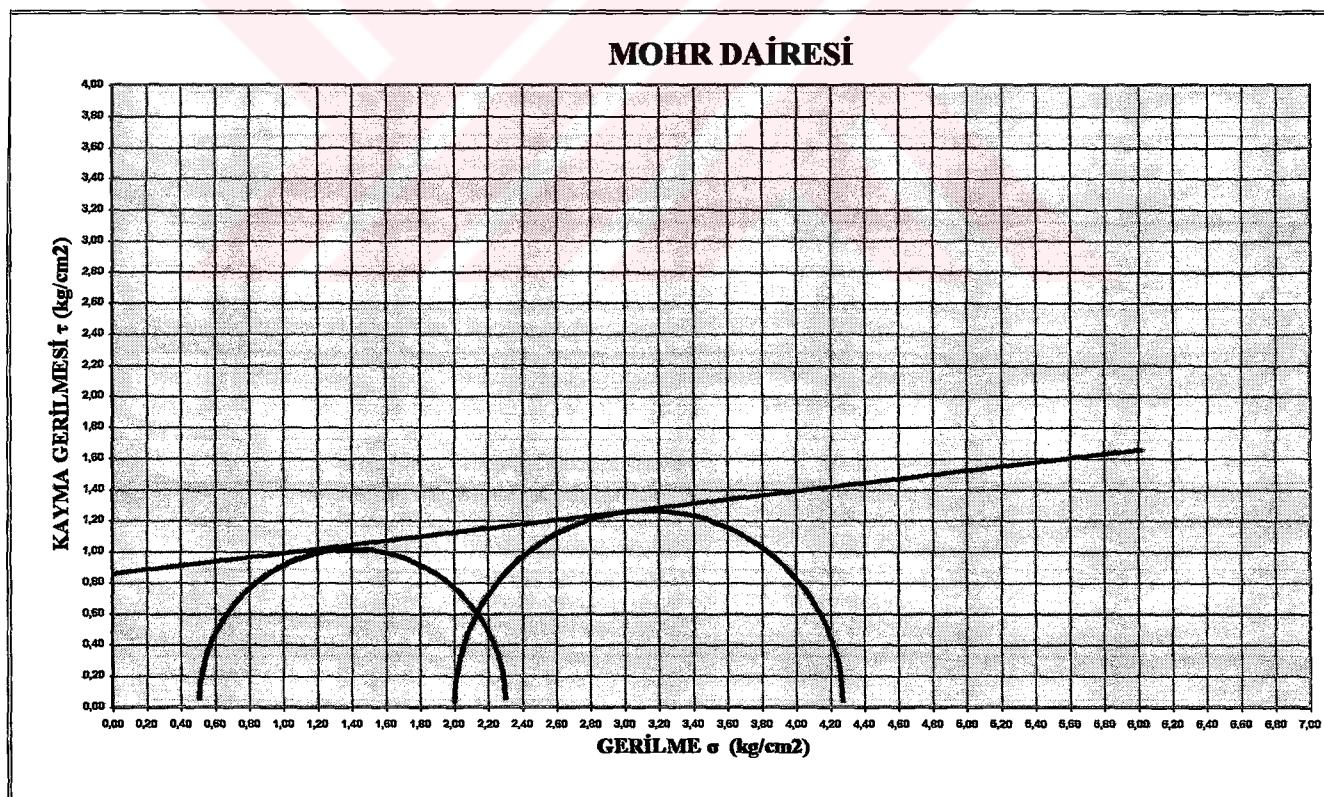
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5b

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ

NUMUNE NO	SK 4
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı İçerisi (Merkez Kafeterya Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

DENEYİN HIZI	0.8	Sb	TANIM	Birim	1.Ö	2.Ö	3.Ö
NUM. ÇAP VE BOY	3.77-7.54	σ_c	Serbest Bas. Day.	kg/cm^2	0.716		
DERİNLİK	2	$\sigma_{2,3}$	Hücre Basıncı	kg/cm^2	0.5	1	2
KALIB. KATSAY.	14162	σ_1	Max. Düş. Yük	kg/cm^2	1.90	-	2.30
		Φ	İçsel Sırtúnme Açısı		14.03°		
		C	Mak. Makaslama Gerilmesi		0.68		



**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



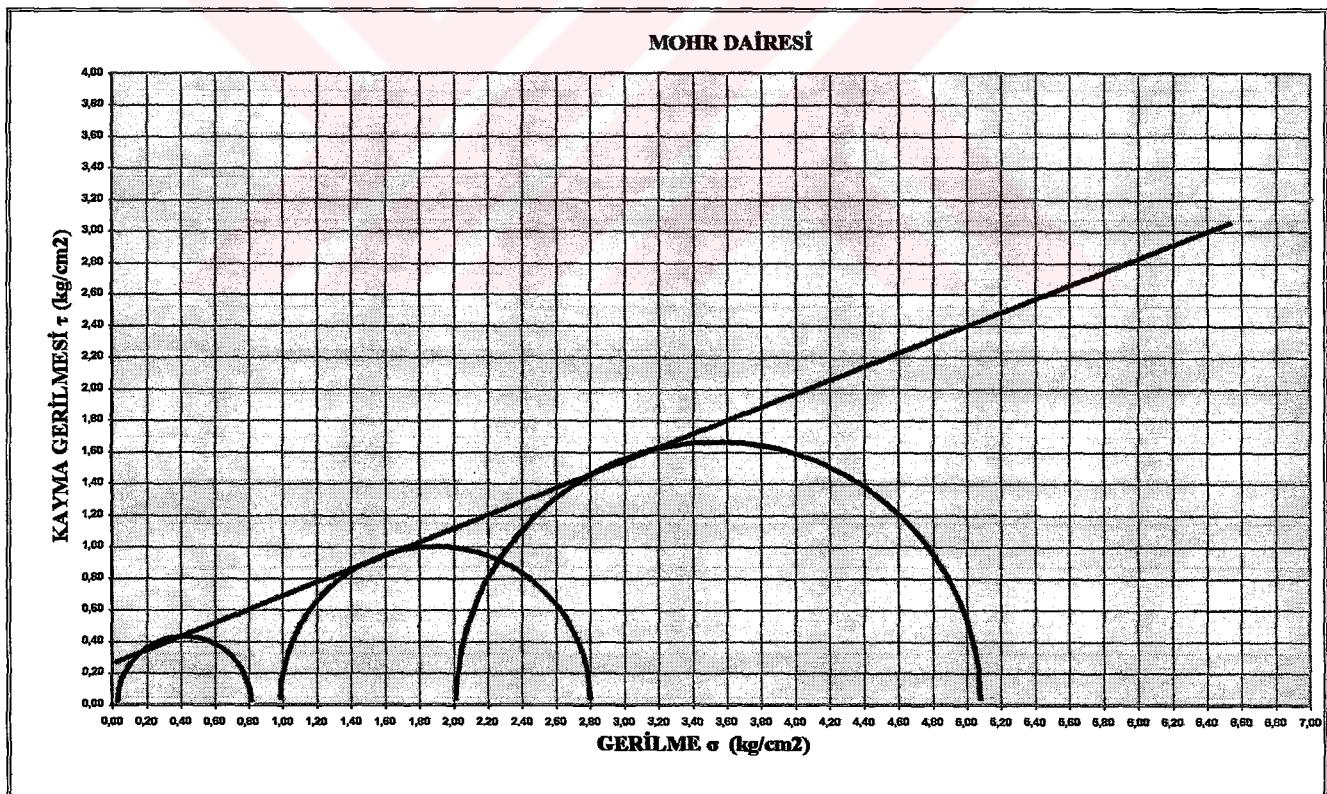
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5b

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ

NUMUNE NO	SK 5
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Başpinar Mahallesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

DENEYİN HIZI	0.8	S_b	TANIM	Birim	1.Ö	2.Ö	3.Ö
NUM. ÇAP VE BOY	3.77-7.54	σ_c	Serbest Bas. Day.	kg/cm ²	0.80		
DERİNLİK		$\sigma_{2,3}$	Hücre Basıncı	kg/cm ²	0.5	1	2
KALİB. KATSAY.	14162	σ_1	Max. Düş. Yük	kg/cm ²	-	2.80	5.10
		Φ	İçsel Sırttümme Acısı		23.20°		
		C	Mak. Makaslama Gerilmesi		0.21		



**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



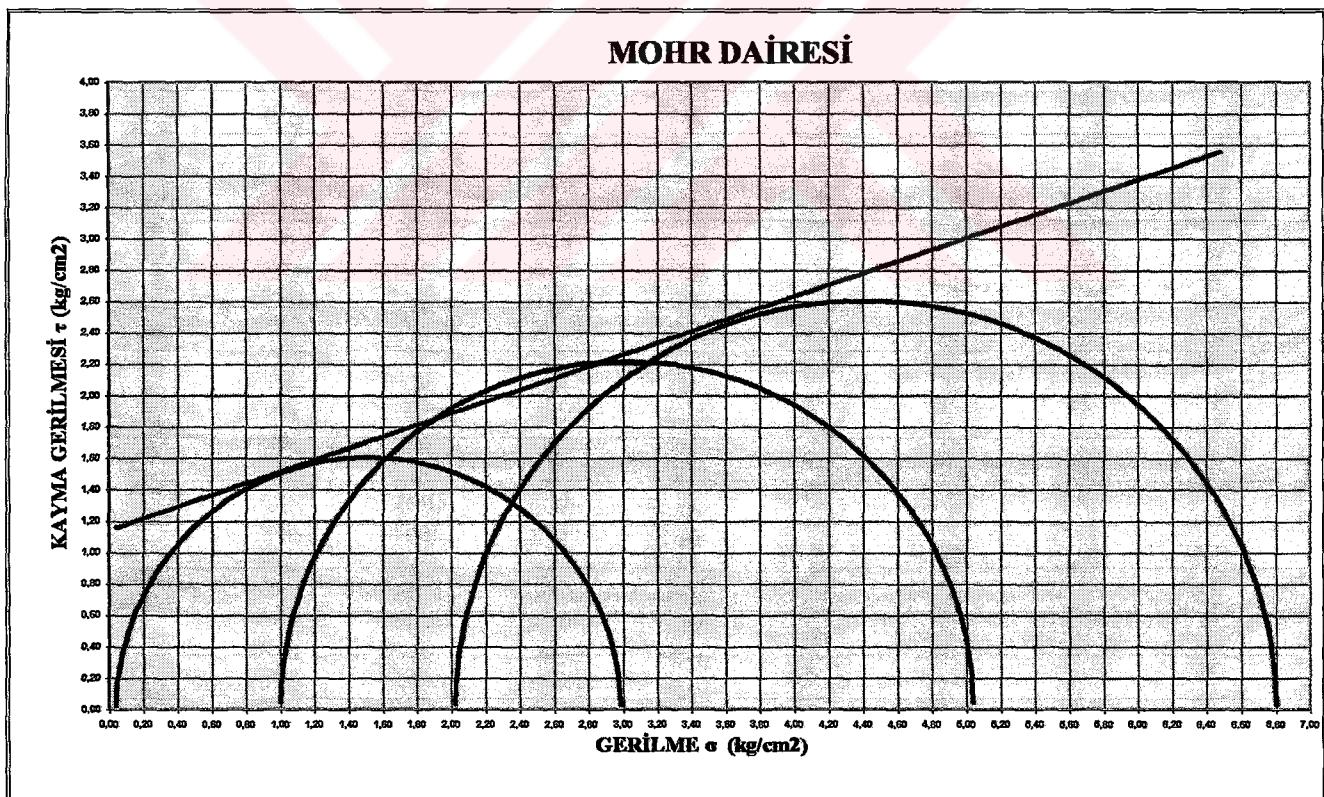
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

5b

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ

NUMUNE NO	SK 6
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor Yenice Mahallesi Jandarma Karakolu Karşısı
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

DENEYİN HIZI	0.8	Sb	TANIM	Birim	1.Ö	2.Ö	3.Ö
NUM. ÇAP VE BOY	3.77-7.54	σ_c	Serbest Bas. Day.	kg/cm^2	3.01		
GERİNLİK	5 m	$\sigma_{2,3}$	Hücre Basıncı	kg/cm^2	0.5	1	2
KALIB. KATSAY.	14162	σ_1	Max. Düş. Yük	kg/cm^2	-	5.5	6.8
		Φ	İçsel Sürtünme Açısı		21.80°		
		C	Mak. Makaslama Gerilmesi		1.15 kg/cm^2		



Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



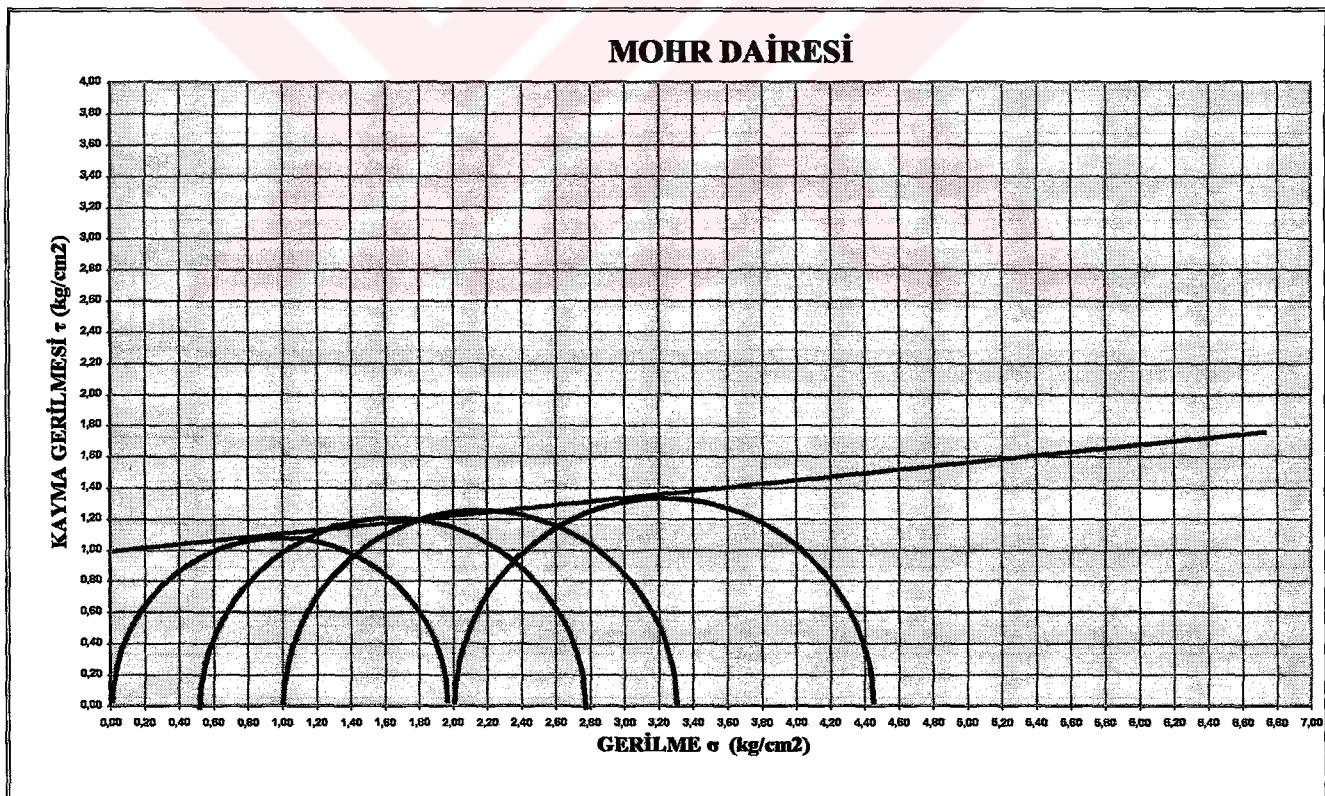
T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

5b

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ

NUMUNE NO	SK 7
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor İlçesi Yenice Mahallesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

DENEYİN HIZI	0.8	Sb	TANIM	Birim	1.Ö	2.Ö	3.Ö
NUM. ÇAP VE BOY	3.77-7.54	σ_c	Serbest Bas. Day.	kg/cm ²	1.95		
DERİNLİK	4	$\sigma_{2,3}$	Hücre Basıncı	kg/cm ²	0.5	1	2
KALIB. KATSAY.	14162	σ_1	Max. Düş. Yük	kg/cm ²	2.80	3.40	2.45
		Φ	İçsel Sırtúnme Açısı		7.12°		
		C	Mak. Makaslama Gerilmesi		0.94 kg/cm ²		



Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



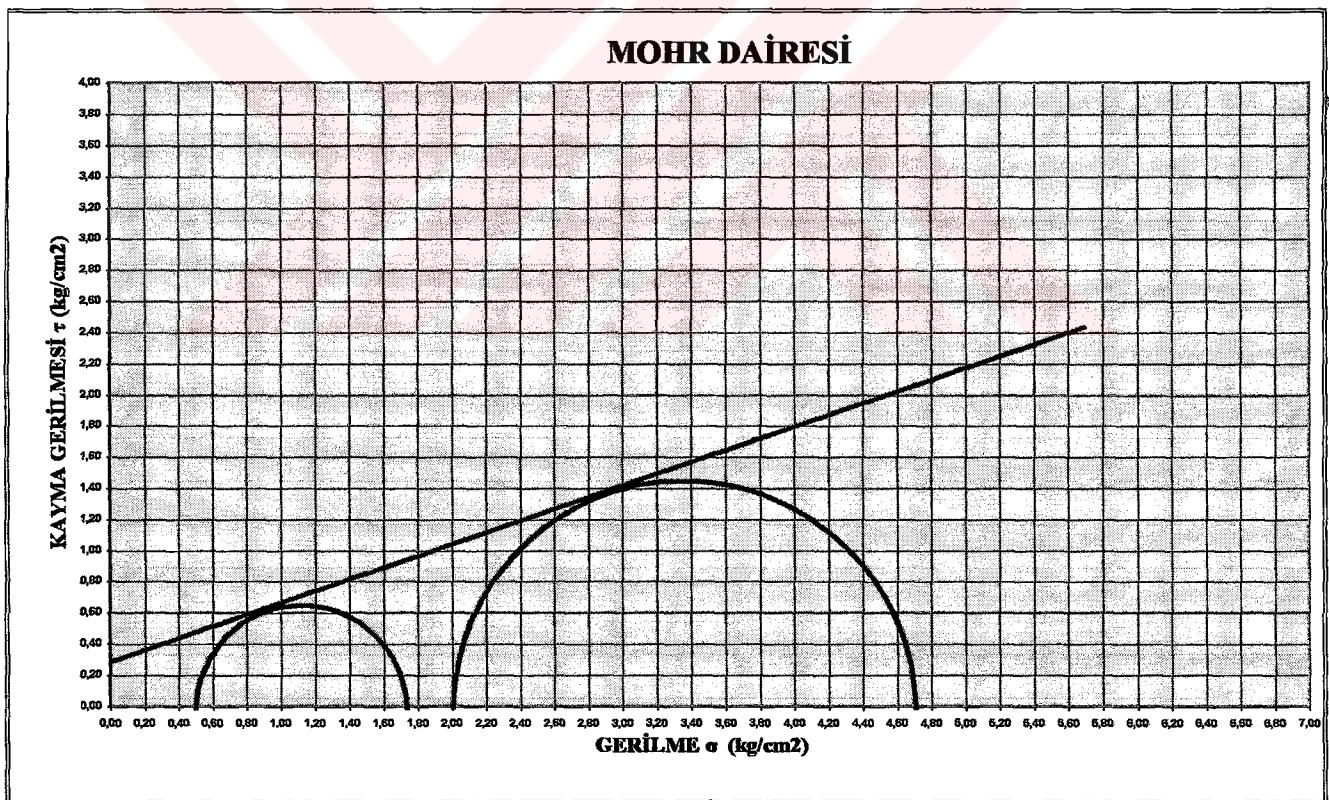
**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

5b

ÜÇ EKSENLİ BASINÇ DENEYİ

NUMUNE NO	SK 8
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	5
DENEY YAPAN	Mustafa Fener

DENEYİN HIZI	0.8	S_b	TANIM	Birim	1.Ö	2.Ö	3.Ö
NUM. ÇAP VE BOY	3.77-7.54	σ_c	Serbest Bas. Day.	kg/cm ²	1.430		
DERİNLİK	1	σ_{13}	Hücre Basıncı	kg/cm ²	0.5	1	2
KALIB. KATSAY.	14162	σ_1	Max. Düş. Yük	kg/cm ²	1.25	-	4.70
		Φ	İçsel Sırtınme Açısı		23.84°		
		C	Mak. Makaslama Gerilmesi		0.23		



**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**

EK-I

NUMUNELERİN ULTRASONİK HİZ ÖMLÇÜM DEĞERLERİ





**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 1
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.Ü. Kampüs Alanı Müh. Mim. Fak. Arkası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

1. DENEY				5. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1018	L	Numune Boyu	m	0.1018
W	Su Muhtevası	%	23.7	W	Su Muhtevası	%	7.4
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$213 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$118 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	477.9	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	862.71

2. DENEY				6. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1018	L	Numune Boyu	m	0.1018
W	Su Muhtevası	%	20.0	W	Su Muhtevası	%	2.9
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$194 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$108 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	524.7	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	942.59

3. DENEY				7. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1018	L	Numune Boyu	m	0.1018
W	Su Muhtevası	%	16.95	W	Su Muhtevası	%	0
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$167 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$99.5 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	607.03	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1023.11

4. DENEY				8. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1018	L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%	12.27	W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$155 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	656.72	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 2
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı (Fen Edebiyat Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

1. DENEY				5. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0908	L	Numune Boyu	m	0.0908
W	Su Muhtevası	%	94.15	W	Su Muhtevası	%	21.9
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$436 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$191 \cdot 10^{-6}$
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	208.3	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	475.3

2. DENEY				6. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0908	L	Numune Boyu	m	0.0908
W	Su Muhtevası	%	66.4	W	Su Muhtevası	%	11.1
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$282 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$180 \cdot 10^{-6}$
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	321.9	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	504.4

3. DENEY				7. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0908	L	Numune Boyu	m	0.0908
W	Su Muhtevası	%	38.9	W	Su Muhtevası	%	6.4
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$226 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$165 \cdot 10^{-6}$
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	401.7	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	550.3

4. DENEY				8. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0908	L	Numune Boyu	m	0.0908
W	Su Muhtevası	%	25	W	Su Muhtevası	%	0
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$207 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$142 \cdot 10^{-6}$
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	438.6	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	639.4

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**
ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

6

NUMUNE NO	SK 3
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	N.U. Kampüs Alanı(Merkez Kafeterya Karşısı)
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

1. DENEY				5. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0890	L	Numune Boyu	m	0.0890
W	Su Muhtevası	%	47.5	W	Su Muhtevası	%	10.7
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$158 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$106 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	563.3	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	839.6

2. DENEY				6. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0890	L	Numune Boyu	m	0.0890
W	Su Muhtevası	%	39.8	W	Su Muhtevası	%	7.5
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$149 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$91.7 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	597.3	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	970.5

3. DENEY				7. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0890	L	Numune Boyu	m	0.0890
W	Su Muhtevası	%	31.6	W	Su Muhtevası	%	0
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$127 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$73.6 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	696.9	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1209.2

4. DENEY				8. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0890	L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%	19	W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$115 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	773.9	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 4
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar İlçesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

1. DENEY				5. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0609	L	Numune Boyu	m	0.0609
W	Su Muhtevası	%	18.2	W	Su Muhtevası	%	9.7
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$98 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$60 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	619.5	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1008.2

2. DENEY				6. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0609	L	Numune Boyu	m	0.0609
W	Su Muhtevası	%	16	W	Su Muhtevası	%	6.9
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$75 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$56 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	864	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1085.6

3. DENEY				7. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0609	L	Numune Boyu	m	0.0609
W	Su Muhtevası	%	13.8	W	Su Muhtevası	%	5.4
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$67 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$52 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	903.5	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1166.7

4. DENEY				8. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0609	L	Numune Boyu	m	0.0609
W	Su Muhtevası	%	12.1	W	Su Muhtevası	%	3.9
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$63 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$50 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	960.5	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1203.6

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 4
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Kemerhisar İlçesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

9. DENEY				13. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0609	L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%	3.2	W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$47 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1279.4	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

10. DENEY				14. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0609	L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%	0	W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$41 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1478.2	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

11. DENEY				15. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m		L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%		W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn		t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn		U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 5
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Bor İlçesi Başpinar Mahallesi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

1. DENEY				5. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1130	L	Numune Boyu	m	0.1130
W	Su Muhtevası	%	31.6	W	Su Muhtevası	%	15.6
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$209 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$144 \cdot 10^{-6}$
U _{hız}	Ultrasonik Hız	m/sn	541.1	U _{hız}	Ultrasonik Hız	m/sn	782

2. DENEY				6. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1130	L	Numune Boyu	m	0.1130
W	Su Muhtevası	%	28.2	W	Su Muhtevası	%	9.7
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$188 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$136 \cdot 10^{-6}$
U _{hız}	Ultrasonik Hız	m/sn	601.3	U _{hız}	Ultrasonik Hız	m/sn	938

3. DENEY				7. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1130	L	Numune Boyu	m	0.1130
W	Su Muhtevası	%	25	W	Su Muhtevası	%	4.0
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$165 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$120 \cdot 10^{-6}$
U _{hız}	Ultrasonik Hız	m/sn	682.6	U _{hız}	Ultrasonik Hız	m/sn	938

4. DENEY				8. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1130	L	Numune Boyu	m	0.1130
W	Su Muhtevası	%	17.6	W	Su Muhtevası	%	0
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$159 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$102 \cdot 10^{-6}$
U _{hız}	Ultrasonik Hız	m/sn	707.8	U _{hız}	Ultrasonik Hız	m/sn	1107.8

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NİĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 6
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor Yenice Mahallesi Jandarma Karakolu Karşısı
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

1. DENEY				5. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0715	L	Numune Boyu	m	0.0715
W	Su Muhtevası	%	17.9	W	Su Muhtevası	%	10.3
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$66 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$55 \cdot 10^{-6}$
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1080.0	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1283.6

2. DENEY				6. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0715	L	Numune Boyu	m	0.0715
W	Su Muhtevası	%	14.4	W	Su Muhtevası	%	8.72
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$63 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$50 \cdot 10^{-6}$
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1120.6	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1418.6

3. DENEY				7. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0715	L	Numune Boyu	m	0.0715
W	Su Muhtevası	%	11.38	W	Su Muhtevası	%	7.24
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$60 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$47 \cdot 10^{-6}$
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1175.9	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1492.6

4. DENEY				8. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0715	L	Numune Boyu	m	0.0715
W	Su Muhtevası	%	10.6	W	Su Muhtevası	%	0
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$57 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$37 \cdot 10^{-6}$
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1239.1	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1855.8

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 7
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor İlçesi Yenice Mahallesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

1. DENEY				5. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1041	L	Numune Boyu	m	0.1041
W	Su Muhtevası	%	22	W	Su Muhtevası	%	8.4
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$136 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$98 \cdot 10^{-6}$
U _{hz}	Ultrasonik Hız	m/sn	762.6	U _{hz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1062.2

2. DENEY				6. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1041	L	Numune Boyu	m	0.1041
W	Su Muhtevası	%	14	W	Su Muhtevası	%	6.5
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$118 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$94 \cdot 10^{-6}$
U _{hz}	Ultrasonik Hız	m/sn	882	U _{hz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1103.9

3. DENEY				7. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1041	L	Numune Boyu	m	0.1041
W	Su Muhtevası	%	12.1	W	Su Muhtevası	%	3.6
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$108 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$89 \cdot 10^{-6}$
U _{hz}	Ultrasonik Hız	m/sn	957.6	U _{hz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1160.5

4. DENEY				8. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1041	L	Numune Boyu	m	0.1041
W	Su Muhtevası	%	10.2	W	Su Muhtevası	%	2.2
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$104 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$88 \cdot 10^{-6}$
U _{hz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1000.0	U _{hz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1173.6

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 7
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Bor İlçesi Yenice Mahallesi Yenice İlköğretim Okulu Güneyi
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

9. DENEY				13. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1041	L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%	0.5	W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$86 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1209.0	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

10. DENEY				14. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.1041	L	Numune Boyu	m	
W ₁	Su Muhtevası	%	0	W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$83 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1245.2	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

11. DENEY				15. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m		L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%		W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn		t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn		U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



**T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI**

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 8
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

1. DENEY				5. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0797	L	Numune Boyu	m	0.0797
W	Su Muhtevası	%	18.12	W	Su Muhtevası	%	8.4
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$101 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$74 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	786.9	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1065.5

2. DENEY				6. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0797	L	Numune Boyu	m	0.0797
W	Su Muhtevası	%	15.3	W	Su Muhtevası	%	5.7
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$93 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$70 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	864	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1130.5

3. DENEY				7. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0797	L	Numune Boyu	m	0.0797
W	Su Muhtevası	%	11.5	W	Su Muhtevası	%	4.4
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$82 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$70 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	963.7	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1138.6

4. DENEY				8. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0797	L	Numune Boyu	m	0.0797
W	Su Muhtevası	%	10.1	W	Su Muhtevası	%	2.8
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$78 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$67 \cdot 10^{-6}$
U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1020.5	U _{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1184.3

**Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN**



T.C.
NIĞDE ÜNİVERSİTESİ
MÜHENDİSLİK MİMARLIK FAKÜLTESİ
ZEMİN MEKANIĞI LABORATUARI

6

ULTRASONİK HİZ DENEY FORMU

NUMUNE NO	SK 8
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER	Niğde İli Sazlıca Kasabası
PROJE	Araştırma Projesi
DENEY NO	7
DENEYİ YAPAN	Mustafa Fener

9. DENEY				13. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0797	L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%	2.2	W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$67 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1186.0	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

10. DENEY				14. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m	0.0797	L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	gr	0.0	W	Su Muhtevası	gr	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	$58 \cdot 10^{-6}$	t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	1369.4	U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

11. DENEY				15. DENEY			
SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER	SMB	TANIM	BİRİM	DEĞER
L	Numune Boyu	m		L	Numune Boyu	m	
W	Su Muhtevası	%		W	Su Muhtevası	%	
t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn		t	Ölçülen Geçiş Zamanı	Sn	
U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn		U_{hiz}	Ultrasonik Hız	m/sn	

Kontrol Eden
Sair KAHRAMAN