

SERİ
SERIES
SÉRIE
SÉRIE

A

CILT
VOLUME
BAND
TOME

27

SAYI
NUMBER
HEFT
FASCICULE

1

1977

İSTANBUL ÜNİVERSİTESİ

ORMAN FAKÜLTESİ DERGİSİ

REVIEW OF THE FACULTY OF FORESTRY,
UNIVERSITY OF ISTANBUL

ZEITSCHRIFT DER FORSTLICHEN FAKULTÄT
DER UNIVERSITÄT ISTANBUL

REVUE DE LA FACULTÉ FORESTIÈRE
DE L'UNIVERSITÉ D'ISTANBUL



KASTAMONU MİNTİKASI ORMAN YOLLARINDA ÜST YAPI TEKNİĞİ ÜZERİNE ARAŞTIRMALAR¹⁾

Doç. Dr. Turgay AYKUT²⁾

GİRİŞ

Memleketimizde son yıllarda kesilen ve taşınması gereken odun hacminin önemli oranda artışı karşısında, bu materyalin en seri bir biçimde satış depolarına ya da fabrikalara taşınması gerekmektedir. Bu gereği yerine getirmek için yeni ve güçlü taşıma araçlarına ve bu araçlarla taşımayı sağlayabilecek nitelikte yollara gereksinme bulunmaktadır.

Bilindiği gibi memleketimizde orman yollarının çok önemli bir kısmı kaplamasız ve temelsiz toprak yol niteliğindedir. Ve yine büyük bir kısmı itibariyle hendek, menfez ve köprü gibi drenaj tesislerinden yoksundur, ya da bu tesisler yeterli değildir. Orman yollarının bu durumu yukarıda ifade edilen ve olması gereken her mevsimde trafiğe elverişliliği ve ağır yükleri süratli bir biçimde taşımayı sağlamamaktadır.

Bu nedenle tüm orman mintikalarında orman yollarının süratle ve fakat üst yapı inşaat teknüğine uygun bir biçimde ve de ekonomik bir üst yapıya kavuşturulması gerekmektedir.

Orman yollarında uygun bir üst yapı daima sağlam bir toprak taban üzerine getirilir. Bundan dolayı sağlam ve elverişli bir taban toprağının seçimi herhangi bir inşaat projesinde birinci ve en önemli bir problem olarak ele alınmalıdır.

Toprağın bu öezliği ve orman yollarında uygulanabilecek üst yapı teknüğünde işgal ettiği önemli yeri nedeniyle, inşaat malzemesi olarak incelenmesi daha da önem kazanmaktadır. Bu araştırmaya Kastamonu mintikasında taban topraklarının etüdlerinin yapılacak örnek bölge olarak Handüzü Bölgesi seçilmiş ve bu bölgede mevcut yolların taban topraklarının etüdleri yapılmıştır.

¹⁾ Bu yazı, İstanbul Üniversitesi Orman Fakültesi Orman İşletme İnşaatı Kürsüsünde aynı isim altında hazırlanmış bulunan Doçentlik Tezinin özetiidir.

²⁾ İ.Ü. Orman Fakültesi Orman İşletme İnşaatı Kürsüsü Öğretim Üyesi.

Yapılmış bulunan taban topraklarının etüdleriyle adı geçen bölge de inşa edilmiş bulunan yolların taban toprakları yol inşaatı yönünden sınıflandırılmış ve bu sınıflandırmanın yapılmasıyla ilgili yöntemler de açıklanmış bulunmaktadır.

Ayrıca, orman yollarında üst yapı kalınlığını saptama yöntemlerinden orman yolları için en uygun olan grup indeksi yöntemi, Handüzü bölgesi orman yollarının üst yapı kalınlığının saptanmasında uygulanmıştır. Bundan sonra, orman yollarında uygulanabilecek üstyapı tipleri verilmiş ve son olarak da orman yolları inşaatının iklim faktörleri açısından planlanması konusu ele alınmıştır.

Birinci Bölüm

ARAŞTIRMA İÇİN GEREKEN ÖN BİLGİLER

I. YOL İNŞAATINDA İNŞAAT MALZEMESİ OLARAK TOPRAK

Toprak terimi Lâtince'de «solum» kelimesinden gelmektedir. Solum terimi bugün kullanılmakta bulunan modern toprak terimi ile aynı anlamdadır.

Toprak teknolojisi açısından mühendislik problemlerinin çözümünde pratikte faydalanan ve ulaşılabilen yeryüzü kabuğunun tamamını kapsamaktadır. Mühendislik açısından toprak terimi sadece pedologlarından ibaret olmayıp buna aynı zamanda pekişmiş kaya tabakaları ile arz yüzeyi arasında ve içinde bulunan su gibi diğer pekişmemiş maddeleleri de ilâve etmek gerekmektedir. Dolayısıyla mühendislerin toprak terime bütün kaba daneli toprak materyalini ya da tüm toprak profilini ve hatta bazan ana kayayı teşkil eden pekişmiş durumdaki kayayı da dahil etmek gereklidir.

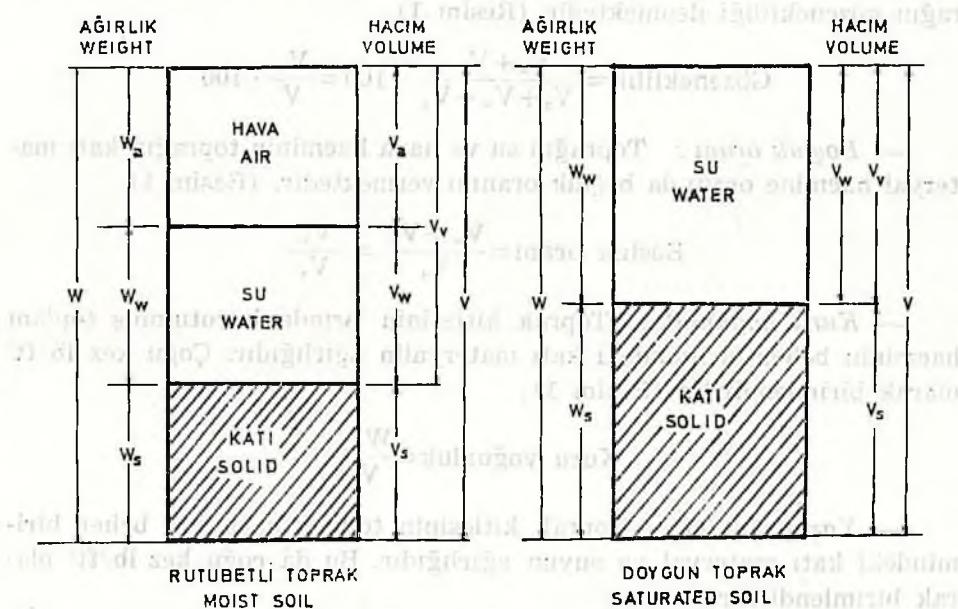
Mühendislik özellikle yol mühendisliği bakımından toprak, hava etkisi gürüme ya da kimyasal etki gibi tabii etkiler sonucu meydana gelen, yeryüzünde ya da yakınında bulunan dağılmış kaya artıkları ya da tabakaları olarak tanımlanabilmektedir. Bu nedenle mühendislik bakımından zeminin etüdü tamamen değişik yönlerde olmaktadır. Mühendis esas itibariyle zeminin mukavemeti ile ilgilenir. Zeminin mukavemetini artıran yüksek yoğunluk, yüksek iç sürtünme ve kohezyon, düşük rutubet oranı gibi özellikler ise o zeminin ya da toprağın tarımsal değerini azaltır.

tici yönde etki yaparlar. Bir mühendis zemini kendisini ilgilendiren diğer yapı malzemeleri gibi düşünür ve etüd eder.

Bu nedenle toprağın teknik yönünden karakteristiklerini ve toprağı meydana getiren unsurların kısaca gözden geçirilmesi yararlı görülmüş bulunmaktadır.

II. TOPRAĞIN TEKNİK YÖNDEN KARAKTERİSTİKLERİ

— *Rutubet Muhtevası* : Toprağın rutubet ya da su muhtevası aynı birim ya da kitle içindeki toprağın katı meteryalinin ağırlığının yüzde oranı olarak ifade edilmektedir (Resim 1).



Resim 1. Toprağın kısımları

Fig. 1. Phases of soil

$$\text{Rutubet muhtevası} = \frac{W_w}{W_s} \cdot 100$$

Burada W_w topraktaki suyun ağırlığı, W_s de aynı birim içindeki katı meteryalin fırında kurutulmuş ağırlığıdır.

— *Hava Muhtevası* : Toprağın hava muhtevasını bir ağırlık esası üzerinden tanımlamak mümkün değildir. Bu nedenle toprağın hava muh-

tevası çoğu kez toprağın toplam hacminin yüzde oranı biçiminde ifade edilmektedir.

$$\text{Hava muhtevası} = \frac{V_a}{V_s + V_w + V_a} \cdot 100 = \frac{V_a}{V} \cdot 100$$

Burada V_s toprağın birim kitleindeki katı materyal hacmi, V_w toprağın aynı birim içindeki su hacmi ve V_a da toprağın yine aynı birim içindeki hava hacmidir (Resim 1).

— *Gözeneklilik* : Bir toprakta su ve hava tarafından işgal edilen hacim bir boşluk gibi düşünülmekte ve bu iki hacmin toplamı, toprağın toplam hacminin yüzde oranı biçiminde ifade edilmektedir ki buna toprağın gözenekliliği denmektedir (Resim 1).

$$\text{Gözeneklilik} = \frac{V_a + V_w}{V_s + V_w + V_a} \cdot 100 = \frac{V_v}{V} \cdot 100$$

— *Boşluk oranı* : Toprağın su ve hava hacminin toprağın katı materyal hacmine oranı da boşluk oranını vermektedir. (Resim 1).

$$\text{Boşluk oranı} = \frac{V_w + V_a}{V_s} = \frac{V_v}{V_s}$$

— *Kuru yoğunluk* : Toprak kitesinin fırında kurutulmuş toplam hacminin beher birimindeki katı materyalin ağırlığıdır. Çok kez lb/ft³ olarak birimlendirilir (Resim 1).

$$\text{Kuru yoğunluk} = \frac{W_s}{V}$$

— *Yaş yoğunluk* : Toprak kitesinin toplam hacminin beher birimindeki katı materyal ve suyun ağırlığıdır. Bu da çoğu kez lb/ft³ olarak birimlendirilir.

$$\text{Yaş yoğunluk} = \frac{W}{V}$$

— *Doygunluk derecesi* : Verilmiş bulunan bir toprak kitesindeki su hacminin toplam boşluk hacmine oranıdır ve yüzde olarak ifade edilir.

$$\text{Doygunluk derecesi} = \frac{V_w}{V_v}$$

Tarımsal açıdan topraktaki hava çok önemlidir. Mühendislik mak-

satları için ise topraktaki hava hacminin mümkün olduğu kadar azaltılması gerekmektedir.

Topraktaki su, bir toprağın fiziksel özelliklerinin saptanmasında çok önemli bir rol oynar. Sıkıştırma, stabilite ve konsolidasyon konusunda olduğu gibi zemin mekaniğindeki klasik araştırmaların çoğu toprağın likid - solid ilişkileri ile şu ya da bu yolla ilgili bulunmaktadır.

A. TOPRAKTAKİ LİKİD KARAKTERİSTİKLERE BAĞLI OLARAK SUYUN ETKİLERİ

1. Kohezyon :

Siltler ve killer gibi ince daneli toprakların sahip bulundukları mekanik kohezyonun büyük kısmı toprak kitlesindeki münferit katı parçacıkların su filimleri tarafından sarılmasına bağlı bulunmaktadır. Buna bire toprağın bünyesi içinde bulunan su ve hava temas yüzeleri arasındaki yüzey gerilim kuvvetleri, diğer de su molekülleri ile katı parçacıkların arasındaki ya da doğrudan doğruya katı parçacıkların kendi aralarındaki karşılıklı etkileridir.

2. Emme :

Toprağın katı parçacıklarının yüzeylerinde hidratlanma meydana gelmektedir. Bu hidratasyona neden olan kuvvetler, daha önce ifade edilen hava ve suyun temas yüzeylerindeki yüzey gerilimi ile birlikte bir basınc ya da emmenin azalması durumunu ortaya çıkarır ki bunun değeri rutubet muhtevasına bağlı bulunmaktadır. Emme rutubet muhtevasının azalmasıyla hızla artmaktadır.

3. Şişme :

Killi topraklarda katı parçacıkların su ile karışması sonucu bir etki meydana gelmektedir. Buna killi toprakların şişmesi denir. Pratikte, killi içinde adsorbe edilen su filimleri kalınlığı, ya harici olarak yük tatbiki ya da kendi kendine yüklenmeden dolayı sudaki emme basıncının toprak üzerindeki fazla yük basıncı eşit olana kadar büyür. Bu denge durumuna ulaşıldıktan sonra yük arttırılırsa adsorbe edilen su filimleri kalınlığı da azalır ve bunun sonucunda oturma meydana gelir. Bu olaya konsolidasyon olayı denilmektedir.

4. Büzülme :

Killerde büzülme, haricen fazla yüklenmenin sonucu (konsolidasyon, meydana gelebilir. Fakat bu daima buharlaşma ya da bitkilerin terlemeden dolayı meydana gelen rutubet kaybı ile bir aradadır.

5. Plastisite:

Bir toprak kitesi onun plâstik sınırı üzerinde bir basına maruz bırakılırsa bu kitlede biçim değişikliği ve kırılmalar olacaktır. Eğer toprak kohezif bir toprak ve rutubet muhtevası yeter derecede yüksek ise biçim değişikliği ya da deformasyon yanında strüktürün kırılması olmayacağı fakat bunun yerine plâstik bir akış meydana gelecektir. Plastisite bütün kohezif toprakların bir karakteristigidir.

6. Sıkışma :

Toprakta katı parçacıkların rutubet ile yağlanması dayanan diğer bir olay da sıkışmadır. Sıkışmada katı parçacıklar genellikle mekanik anlamda daha sıkı bir duruma, bunların aralarındaki hava boşluklarını azaltmak suretiyle getirilmektedir. Böylece toprak, belli bir rutubet nisbeti fazlaştırılarak bir kalıp içinde belli bir kuvvetle sıkıştırılırsa kuru yoğunluk maksimuma yükselip sonradan azalmaktadır. Bu ilişkinin biçimini Resim 2 de görülmektedir.

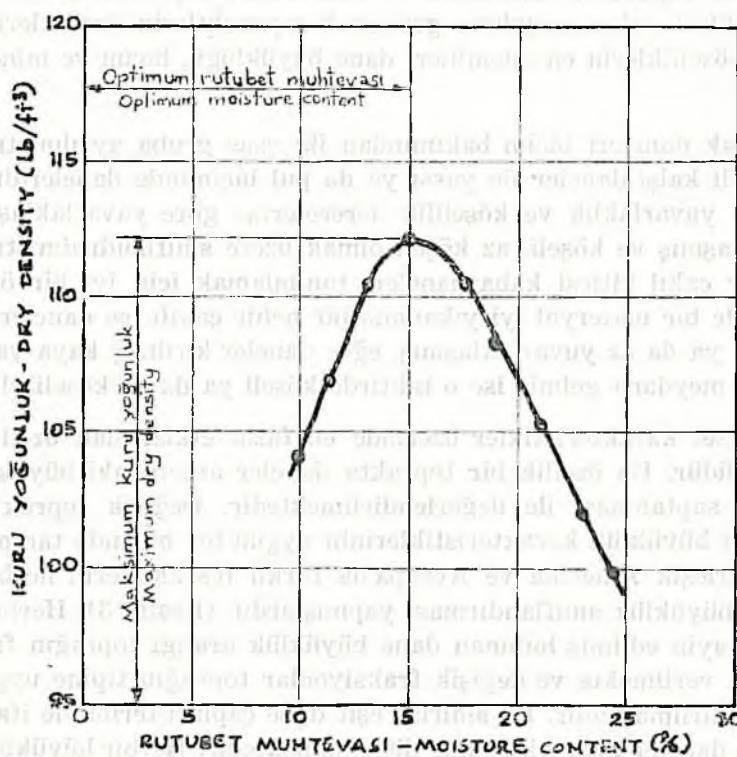
7. Geçirgenlik :

Toprakta emme olayına ilâve olarak, yerçekimi, dıştan etki yapan kuvvetler ve buz teşekkülü sonucu diğer hidrostatik kuvvetler de meydana gelebilirler ve bunlar toprak içindeki rutubetin hareketini yükseltirler. Meydana gelen bu hareketin değeri kısmen bu kuvvetlerin büyüklüğünün ve kısmen de toprağın içinden geçen suyun hareketine karşı gösterdiği direnci etkilemektedir ki buna geçirgenlik denmektedir.

III. TO普RAKTAKI KATI MATERYAL VE TOPRAK DANELERİ NİN BİÇİMİ, BÜYÜKLÜĞÜ VE BÜYÜKLÜK DAĞILIMININ SAPTANMASI

Toprağın katı materyali ya da katı kısmı, kayaların fiziksel ve kimyasal olarak tecezzi etmesi sonucu meydana gelen inorganik materyal ile hayvansal ve bitkisel organizmaların az ya da çok ayırmış artıklarının

karışmasından meydana gelen bir komplekstir. Bu iki grup kendi orijinleri ve özelliklerinden çok büyük farklılıklar göstermektedirler.



Resim 2. Kuru yoğunluk rutubet muhettevası arasında ilişki (sıkıştırma eğrisi)

Fig. 2. Relationship between dry density and moisture content (compaction curve)

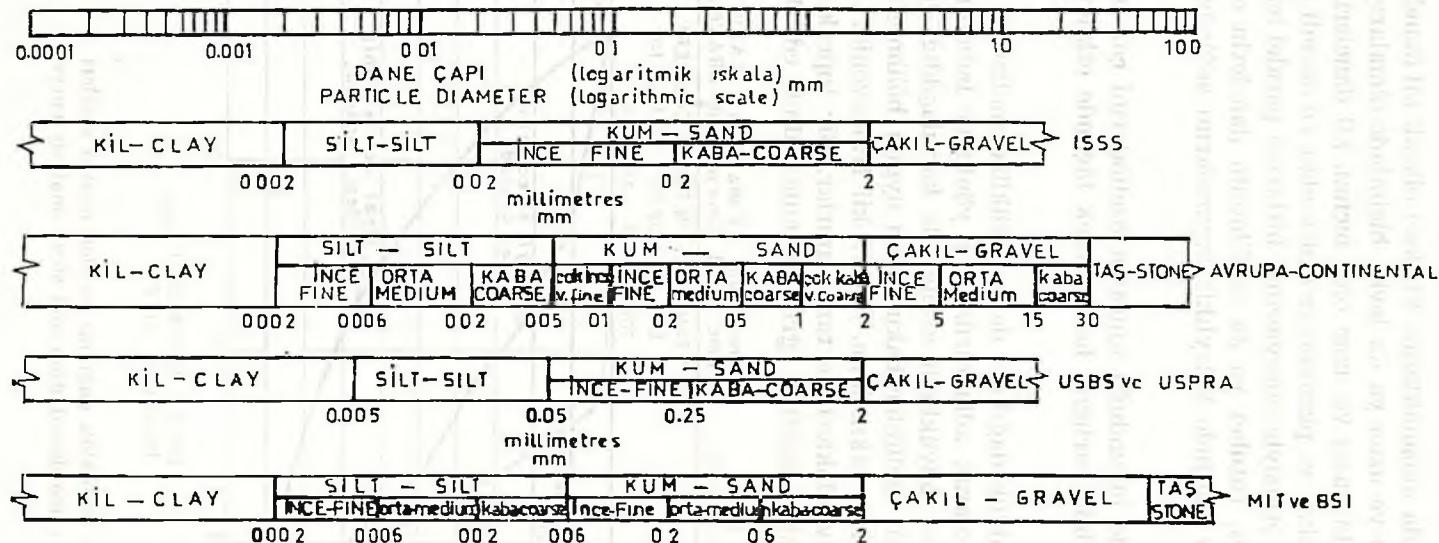
Organik materyal ya bitkisel ya da hayvansal artıklardan meydana gelmektedir. Bu artıklar toprağa organizmalar öldükten sonra katılır. Sonradan kimyasal ve bakteriyal olaylar ile değişik oranlarda ayrışmaya uğrarlar. Mühendislik görüş açısından organik materyaller arzu edilmeyen karakteristiklere sahiptir. Bu karakteristiklerin başlıcaları gevşek ve sünger bir yapıda oluşu ve kendini meydana getiren elementlerin mekanik zayıflığıdır.

İnorganik ya da mineral komponentler çoğu kez toprağın esas kitlesini teşkil etmektedir. Bunlar yerkabığında bulunan değişik kaya tiplerinden fiziksel ve kimyasal karakterde olan pedojenik ya da toprak tesekkülü ameliyesi sonucu meydana gelmişlerdir. Kimyasal ve fiziksel ameliyeler sonucu meydana gelen ayrışma ürünlerini anakaya, iklim, to-

poğrafya, vejetasyon ve jeolojik zaman gibi faktörlerden etkilenmekte- dirler. Topraktaki mineral maddeler çoğu kez değişik tiplerdeki katı parçacıklar biçiminde bulunurlar ve hakim olan toprakların fiziksel karakteristikleri onları meydana getiren komponentlerin özellikleriyle ay- nıdır. Bu özelliklerin en önemlileri dane büyülügü, biçim ve minerolojik yapıdır.

Toprak daneleri biçim bakımından iki esas gruba ayrılmıştır. Bun- lar hacimli kaba daneler ile yassı ya da pul biçiminde danelerdir. Kaba danelerde yuvarlaklık ve köşelilik derecelerine göre yuvarlaklaşmış, az yuvarlaklaşmış ve köşeli, az köşeli olmak üzere sınıflandırılmıştır. Kum ya da bir çakıl kitlesi kaba daneleri tanımlamak için iyi bir örnektir. Eğer böyle bir materyal iyi yıkanmış bir nehir çakılı ise daneler yuvar- laklaşmış ya da az yuvarlaklaşmış, eğer daneler kırılmış kaya ya da çak- killardan meydana gelmiş ise o taktirde köşeli ya da az köşeli olacaktır.

Fiziksel karakteristikler üzerinde en fazla etkisi olan özellik dane büyülügüdür. Bu özellik bir toprakta daneler arasındaki büyülüklük da- ğılımını saptanması ile değerlendirilmektedir. Değişik toprak fraksiyonlarının büyülüklük karakteristiklerinin uygun bir biçimde tanımlanma- sı için Birleşik Amerika ve Avrupa'da farklı teşekkülerin herbiri ayrı bir dane büyülüklük sınıflandırması yapmıştır (Resim 3). Herhangi iki sınır ile tayin edilmiş bulunan dane büyülüklük aralığı toprağın fraksiyonunu olarak verilmekte ve değişik fraksiyonlar toprağın tipine uygun ola- rak adlandırılmaktadır. Bu sınırlar eşit dane çapları terimiyle ifade edil- mekte ve daneler küre biçiminde düşünülmektedir. Herbir büyülüklük frak- siyonu özel karakteristiklere sahiptir. Bunlardan çakillar kayaların ayırisip dağılması sonucu meydana gelen kaba materyal daneleridir. Kumlar çoğu kez silis ve kuvars danelerinden müteşekkildir. Fakat bazı plaj kumları istiridye parçacıkları biçiminde kalsiyum karbonat ve bu- zul kumları da ufalanmış kaya mineralleri ihtiva ederler. Toprağın stabi- litesine kum fraksiyonlarının yardımcı, daneler arasındaki mekanik etki- lerden (uç sürtünme) dolayısıdır. Kumlu topraklar daima gevşek bir strük- türde sahiptir. Ve bunlarda konsolidasyon etkisi nisbeten azdır. Silt daneleri fiziksel ve kimyasal olarak kum fraksiyonundaki danelere fazlaca benzerler. Aralarındaki başlıca fark, bunlardan daha küçük boyutta ol- malarıdır. Bunlarda da toprağın stabilitesine yardım eden başlıca hu- sus iç sürtünmedir. Kil fraksiyonu içindeki daneler diğer iki fraksiyon- da (kum ve silt) bulunanlardan kimyasal yapı ve fiziksel özellikler ba- kımından farklıdır. Bunlar kimyasal olarak sulu aleminyum silikatlardan ibarettir ve primer kaya minerallerinin kaba danelerinin maruz bulundu-



Resim 3. Dane büyütülük sınıflandırmaları

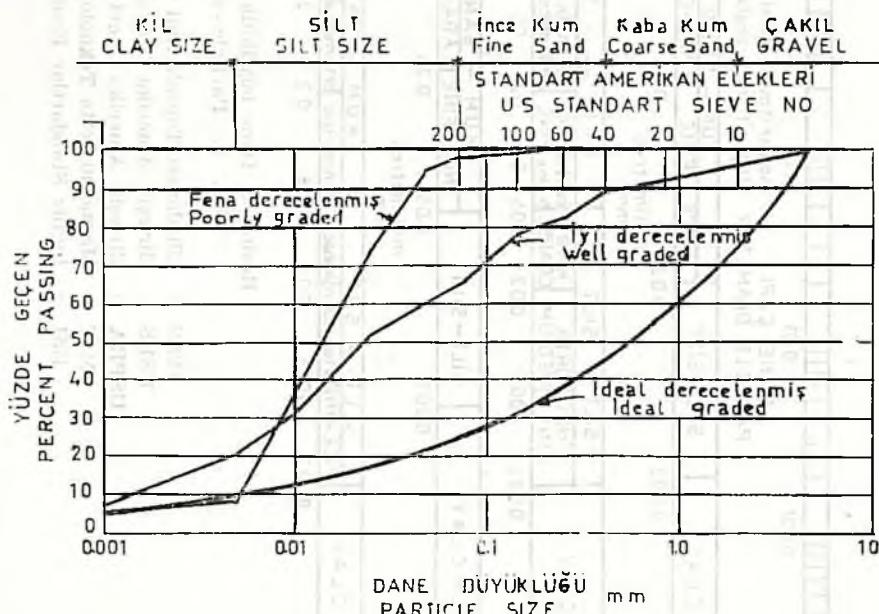
Fig. 3. Particle - size scales

- ISSS : Uluslararası Toprak İimi Cemiyeti
- USBS : Birleşik Amerika Topraklar Bürosu
- USPRA : Birleşik Amerika Genel Yollar İdaresi
- MIT : Massachusetts Teknoloji Enstitüsü
- BSI : İngiliz Standartlar Enstitüsü

ğu yıkama olayı sırasında oluşmaktadır. Fiziksel olarak kıl daneleri kabası fraksiyonlardan yassı ve uzun ya da levha biçiminde olmalarıyla ayrılmaktadır. Bu levha gibi yassı ve uzun oluş biçimini, kıl danelerinin su ile karışmasıyla ortaya çıkan ve plastisiteye neden olan en önemli faktördür. Bu danelerin suyun etkisiyle yüzeysel birbirine paralel hale geldiği biçimde düzenlenendiği, rutubet ya da su filminin danelerin etrafını sararak danelerin birbiri üzerinde kolaylıkla kaymalarını sağladığı zannedilmektedir.

Kıl fraksiyonu içinde bulunduğu toprağın özelliklerini çok az miktarındaki mevcudiyeti ile bile varlığını belli edecek biçimde etkileyen bir özelliğe sahiptir.

Toprakta dane büyüklük dağılımı, dane büyüklük analizi ya da genellikle mekanik analiz olarak adlandırılan bir yöntemle bulunur. Toprakta çok geniş bir dane büyülüüğü aralığı ile karşılaşıldığı için, bu fraksiyonları esaslı farklılıklar bakımından uygun böülümlere ayırmak gerekmektedir. Böylece çakıl, kum, silt ve kıl fraksiyonları, ihtiyaçları azalan dane büyülüükleri ile tanımlanırlar. Bir toprakta dane çapı dağılımı dane büyülüük dağılımı eğrisi biçiminde ifade edilebilmek-



Resim 4 : Dane büyülüük dağılımı ve elek analizi eğrileri
Fig. 4. Particle - size distribution and sieve analysis curves

tedir. Böyle bir eğri logaritmik bir ıskalaya sahip apsis ekseni üzerinde dane büyüklüklerini ve aritmetik ıskalalı ordinat ekseni üzerinde de yüzde geçen miktarların işaretlendiği bir yarı logaritmik kâğıt üzerinde gösterilebilmektedir (Resim 4). Eğrinin biçimini toprağın genel olarak dane çapı dağılımı karakteristiklerini bir bakışta gösterebilmektedir. Eğer eğri nisbeten dik olarak seyrediyorsa dane çapı aralıkları dar olmakta ve danelerin dağılımı iyi değil demektir. Daha yatık bir eğri daha geniş bir dane büyülüük aralığını belirlemektedir. Eğer eğri bir parabol biçiminde ise dane büyülüük aralıkları en inceden en kalına doğru olan bir ilişkiye göstermektedir.

İkinci Bölüm

ARAŞTIRMA SAHASININ GENEL TANITIMI

Herhangi bir orman mintikasında yol inşaatının gerçekleştirilebilmesi için ilk önce o mintikada hakim olan doğal koşulların tetkik edilmesi gerekmektedir. Çünkü birçok hallerde inşa edilerek kullanılacak transport tesislerini mevcut olan doğal koşullar dikte eder. İşte bu çalışmaya olan yakın ilgisi dolayısıyla bu koşullar gözden geçirilecektir.

I. KASTAMONU MINTIKASININ COĞRAFİ DURUMU, TOPOGRAFYASI VE JEOLOJİSİ

Kastamonu mintikası kuzey Anadolu'nun orta kısmını oluşturmaktadır. Ankara - Kastamonu - İnebolu ve Kastamonu - Sinop Devlet Karayolları mintikayı kuzey ve güney yönünde kesmektedirler. Kızılırmak'ın büyük kollarından Gökirmak ve Devrez Çayı başlıca büyük akarsularını teşkil ederler. Batıda Araç çayı bu bölgenin sularını Karabük yakınında Filyos ırmağına akıtır. Bölgede genellikle doğu - batı yönünde uzanan ve büyük vadilerle birbirinden ayrılan dağ silsileleri kuzeyden güneye doğru kuyu dağları, Ilgaz Dağları ve bu silsilelerin arasında bunlara paralel olarak teşekkül etmiş bulunan birçok depresyonlar - havzalar olmak üzere sıralanırlar. Bu havzalar batıda müstakil Araç havzası ve Gökirmak vadisi boyunca inkişaf etmiş olan Daday - Kastamonu - Taşköprü - Boyabat ve Devrez çayı vadisi boyunca yer yer teşekkül etmiş olan Ilgaz ve Tosya havzalarıdır.

Daday masifi Araç'ın kuzeyinde daha kristallofilien bir kompleks halini almaktadır. Burada bu kompleksin hakim unsuru kristalen kal-

kerlerin ve ofiolitik sahrelerin iştirak ettiği koyu renkli fillitlerdir. Araç'ın kuzeybatısında sarp yamaçlı ve ormanlık yüksek sırtlar esas itibarıyle beyaz kuvarsitlerden oluşmuştur. Muhtelif yerlerde bu eski masifin üstünde mesozoik teşekküler kaplamaları vardır. Güneyde Daday masifi boyunca uzanan Tersiyer flişi koridoru, Safranbolu - Araç havzasını Kastamonu havzasıyla birleştirir. Kastamonu'daki greli - kalkerli kaide tersiyeri hafifçe dagalanmış bir haldedir. Kastamonu havzasının asıl üst senkinal kısmı nümmülit bakımından zengin greli kalkerler ya da kalkerli sarı greler taşımaktadır. Bu kısımda pek çok volkanik malzeme de vardır. Taşköprü dolaylarındaki tersiyer flişi sahasının genel terribi Kastamonu'nunkinin aynıdır. Boyabat dolaylarındaki tersiyer flişi sahası, Taşköprü ile Boyabat arasında, Küre çayı-Espir köprü yüksekliğinde çok daralmakta ve böylece doğudaki kısım yani Boyabat Tersiyer havzası ile iyice ayrılmış bir durumda bulunmaktadır. Ilgaz dağı masifinde metaformik rusuplar arasında en yaygın olanları çeşitli türleriyle fillit tipidir. Diğer sahalar daha bariz bir biçimde ayrırlırlar. Nitekim bütün güney kenarı boyunca, Tosya'dan Kargı'ya kadar, ince yapraklı ve parlak renkli kırmızı, yeşil, eflatun ya da siyah fillitler görülmektedir. Ilgaz dağının mesozoik teşekküler kışmen bu dağı ihata eden rusubi çerçevede kışmen de taban üzerinde az çok yaygın münferit kaplamalar halinde bulunmaktadırlar. Devrekâni havzası zeminini teşkil eden tabakalar, dalgalanmadan pek az farklı gayet hafif dalgalanmalar gösterirler. Az dalgalanmanın sonucu olması muhtemel aldatıcı bir intiba halinde greli kalkerli fasiesleri Neojen tabakalarına çok benzerler. Fakat gerçekte daha önce sözü edilen Daday masifinin güney kenarında yine aynı masifi örten Senonien sahil fasiesi söz konusudur. Aşağıda mintikanın jeolojik yapısını ayrıntılı olarak gösteren bir harita verilmiş bulunmaktadır (Harita I).

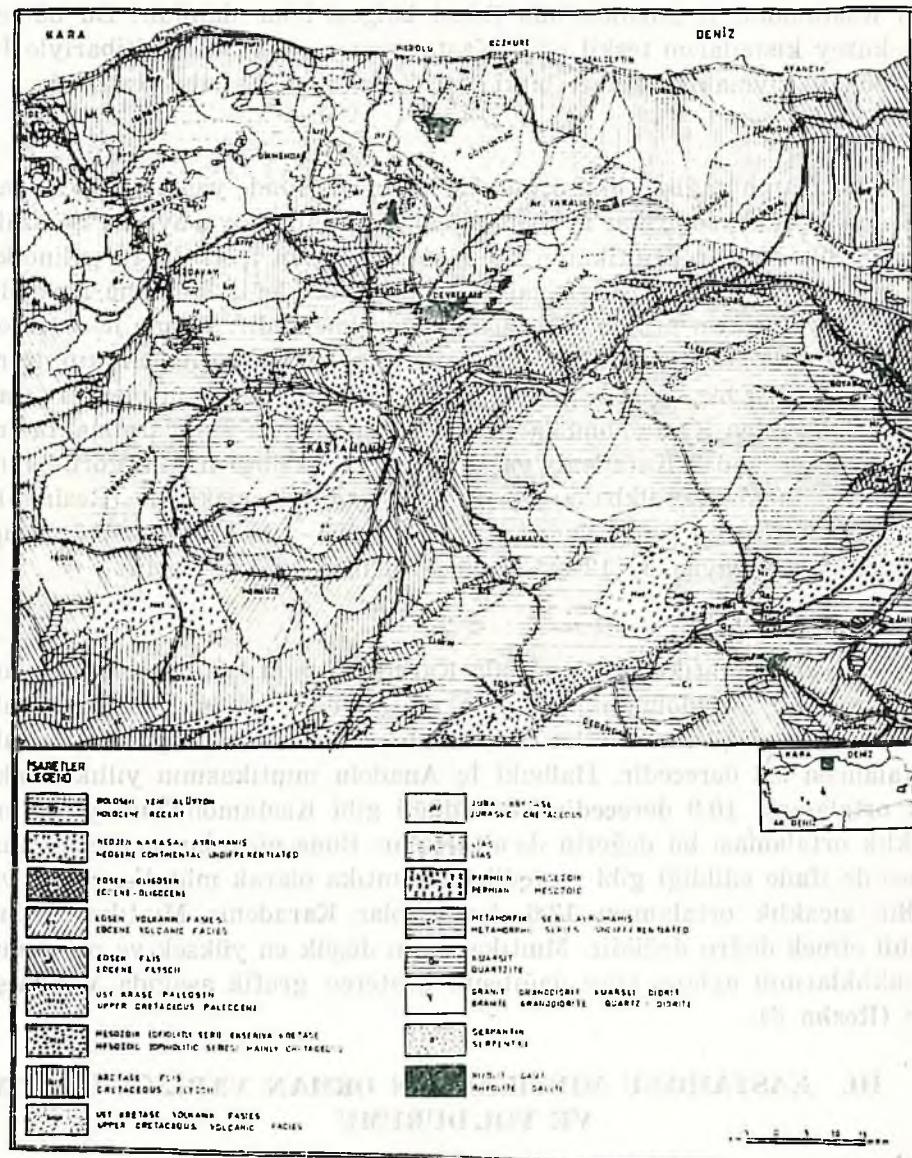
II. KASTAMONU MİNTİKASININ İKLİMİ

Bilindiği gibi yol inşaatı iklim faktörlerinin de fazlaıyla etkisi altındadır. Bu faktörlerden özellikle yağışın biçimini ve dağılışının önemi ortadadır. Bu nedenle Kastamonu mintikasının iklimini burada incelemek yerinde olacaktır.

Kastamonu mintikasının iklimini iki bölümde incelemek gereklidir. Birinci bölüm Batı Karadeniz iklim mintikasına dahil olan bölüm, ikinci bölüm ise İç Anadolu iklim mintikasına dahil olan bölümdür.

Karadeniz mintikasında yüksek dağların üst kısımdan itibaren bir

hat geçirilecek olursa, sahile bakan kısımlarda yağışlar daha fazla ve sürekli, iç kısımlara bakan kesimlerde ise yağışlar daha azdır. Bunun sonucunda kuzeye bakan, yamaçlarda orman alanları daha fazla ve daha



yogun, iç kısımlarda ise daha azdır. Kastamonu özellikle sıcaklık raktoru bağımlısından Karadeniz'den ayrılmakta, İç Anadolu'ya daha çok yaklaşmaktadır. Bu nedenle en doğru biçim bu sahayı Karadeniz ile İç Anadolu iklim mintikası arasında bir geçiş şeridi olarak kabul etmektedir. Bu yüzden Kastamonu İç Anadolu'nun ikinci bölgesi içine dahildir. Bu bölgenin kuzey kısımlarını teşkil eden Kastamonu ve Bolu iklim itibarıyle İç Anadolu'ya uymakla beraber bitki örtüsü bakımından daha zengindir.

A. YAĞIŞ

Mintikanın yağış rejimi özetlenirse, her mevsimde yağış aldığı ve yağışların özellikle sonbahar aylarında fazla düşüğü, Mayıs ayında ise azalduğu görülmektedir. Mintikanın sahil kısımlarından içeri doğru gelindiğe, belli bir mesafeden sonra yağış karakterinin değiştiği, daha açık bir ifade ile yağışların azalmağa başladığı görülmektedir. Bunun nedeni bol rutubet ihtiyacı eden hava kütlelerinin sahillere rutubetlerini bırakıp, içlerde daha kuru bir biçimde girmeleridir. Geçiş mintikasının merkezi olarak kabul edilen Kastamonu'da en fazla yağış Mayıs ayında olmaktadır. Burada hernekadar Karadeniz yağış rejiminin özelliği hakim görülmektedir. Bu da, Kastamonu'da ilkbahara daha fazla yağış düşmektedir (Resim 5).

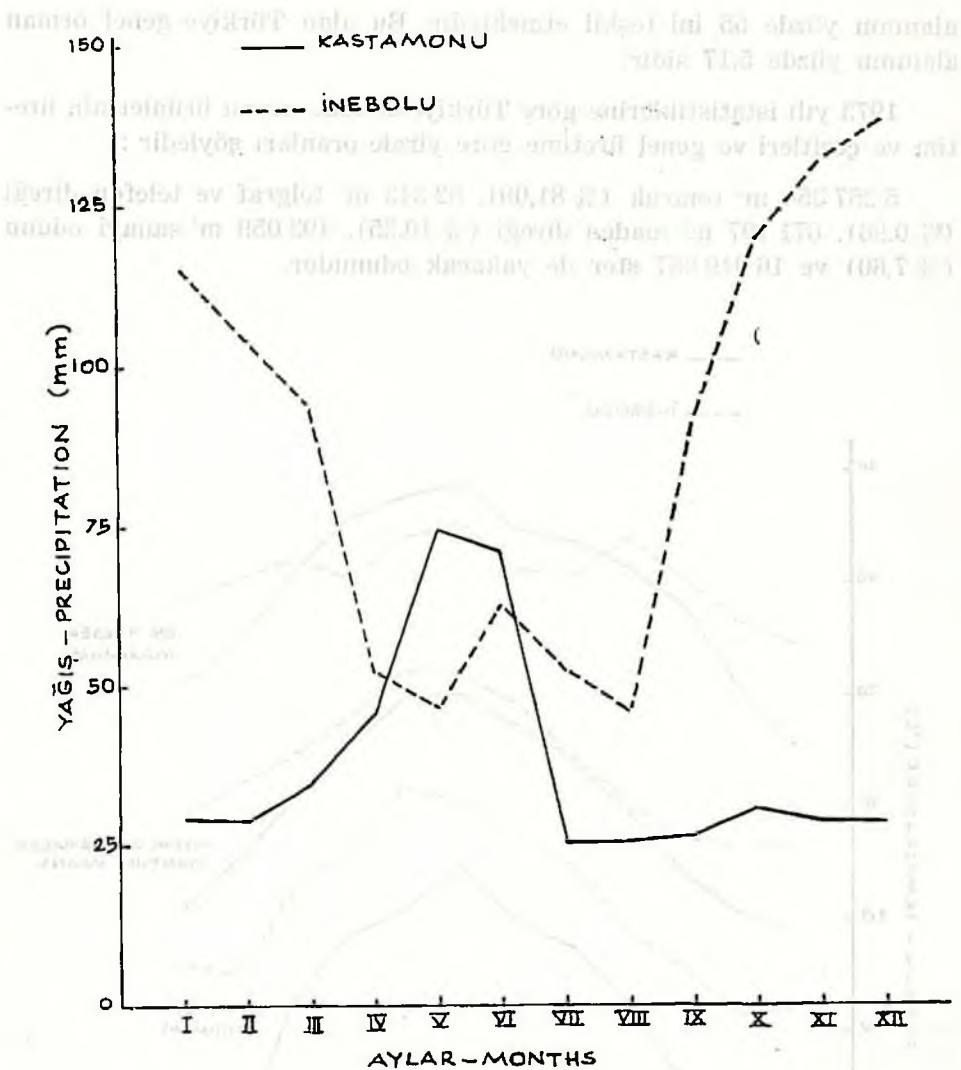
Bu mintikanın yıllık yağış ortalaması 400 - 500 mm. arasında olup yağışlı günler sayısı da 120 - 135 gün arasında değişmektedir.

B. SICAKLIK

Coğrafya mintika taksimatında Karadeniz mintikasına konmuş olan ve burada İç Anadolu mintikasında mütlâa edilen Kastamonu sıcaklık ortalamaları düşük merkezler arasındadır. Kastamonu'da yıllık sıcaklık ortalaması 9,8 derecedir. Halbuki İç Anadolu mintikasının yıllık sıcaklık ortalaması 10,9 derecedir. Görüldüğü gibi Kastamonu'nun yıllık sıcaklık ortalaması bu değerin de altındadır. Buna göre bu merkezi, daha önce de ifade edildiği gibi mutedil bir mintika olarak mütlâa edilen ve yıllık sıcaklık ortalaması 13,6 derece olan Karadeniz Mintikası içine dahil etmek doğru değildir. Mintikanın en düşük en yüksek ve ortalama sıcaklıklarının aylara göre dağılışını gösteren grafik aşağıda verilmiştir (Resim 6).

III. KASTAMONU MINTIKASININ ORMAN VARLIĞI, ÜRETİM VE YOL DURUMU

Kastamonu mintikasının Başmüdürlük itibarıyle genel alanı 1 897 200 hektar olup orman alanı 1 043 612 hektardır. Ormanlık alanın



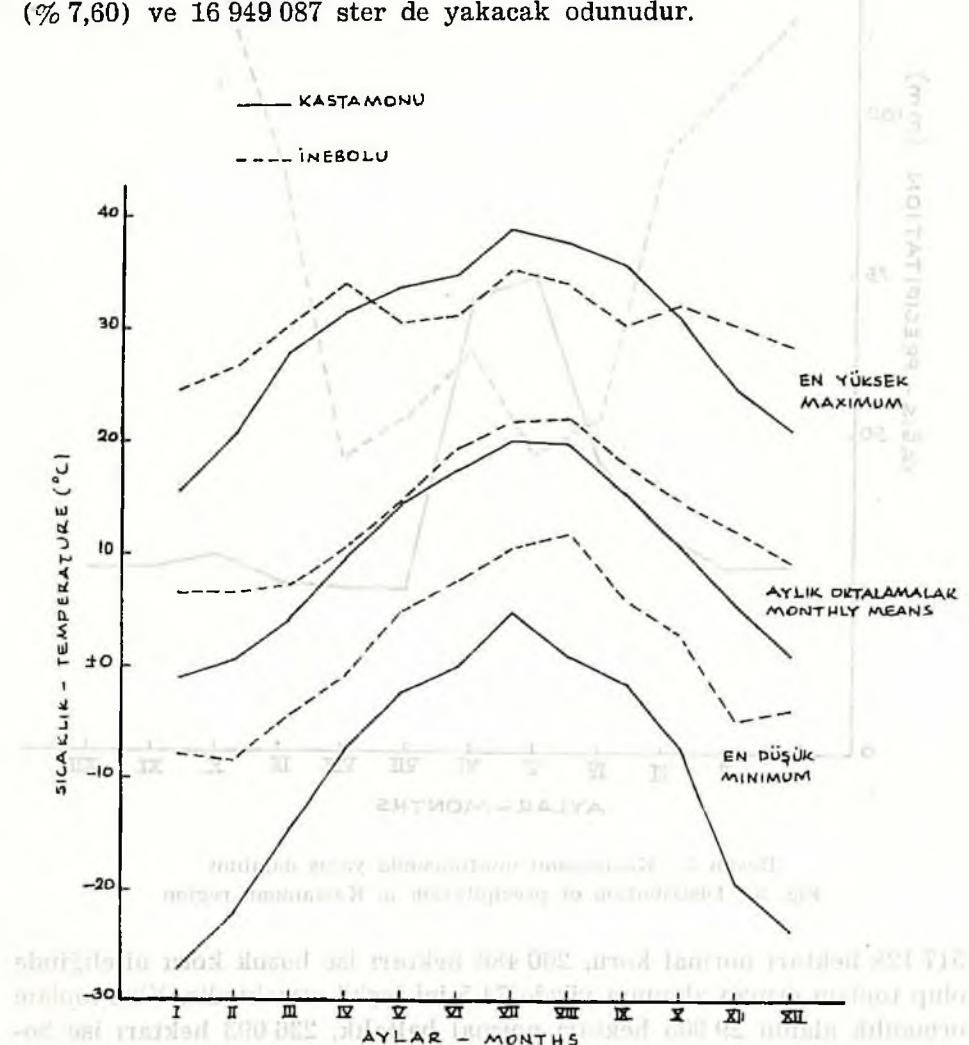
Resim 5. Kastamonu mintikasında yağış dağılımı
Fig. 5. Distribution of precipitation in Kastamonu region

517 128 hektarı normal koru, 260 486 hektarı ise bozuk koru niteliğinde olup toplam orman alanının yüzde 74,5 ini teşkil etmektedir. Yine toplam ormanlık alanın 29 905 hektarı normal baltalık, 236 093 hektarı ise bozuk baltalıktır. Bu da toplam olarak ormanlık alanın yüzde 25,5 ini kapsamaktadır. Buna göre ormanlık alan, Başmüdürlük mintikasının genel

alanının yüzde 55 ini teşkil etmektedir. Bu alan Türkiye genel orman alanının yüzde 5,17 sidir.

1973 yılı istatistiklerine göre Türkiye'de ana orman ürünlerinin üretim ve çeşitleri ve genel üretime göre yüzde oranları şöyledir :

5 257 350 m³ tomruk (% 81,09), 62 343 m³ telgraf ve telefon direği (% 0,96), 671 197 m³ maden direği (% 10,35), 493 059 m³ sanayi odunu (% 7,60) ve 16 949 087 ster de yakacak odunudur.



Resim 6. Kastamonu minikasında en yüksek, en düşük ve ortalama sıcaklıklar
Fig. 6. Maximum, minimum and average temperatures in Kastamonu region

Kastamonu Orman Başmüdürlüğünün 1975 yılı üretim tertibi ise aşağıdaki gibidir :

514 395 m³ tomruk, 2 300 m³ telgraf ve telefon direği, 56 240 m³ maden direği, 27 065 m³ sanayi odunu ve 2 068 000 ster de yakacak odunudur. Kastamonu Başmüdürlük mintikasının tomruk, telgraf ve telefon direği, maden direği ve sanayi odunu itibariyle üretim tertibi toplamı 600 000 m³ olup bu miktar Türkiye'nin genel üretim tertibinin yüzde 11,14 ünü teşkil etmekte ve Türkiye'nin üretim tertibi bakımından ikinci büyük orman mintikası olmaktadır. Bu da mintikanın üretim bakımından ve orman nakliyatı yönünde olan büyük önemini belirtmeye yeterli görülmektedir.

Kastamonu mintikasında, Başmüdürlük itibariyle genel yol şebekesi plânlarına göre yapılması gereklili yolların tüm uzunluğu 12 709 km dir. 1972 yılı sonu itibariyle plâna göre yapılması gereklî bu uzunluğun 4 027 km si yani yüzde 31,7 si inşa edilmiş bulunmaktadır. Bu duruma göre inşa edilmesi gereklî yol uzunluğu 8 682 km yani tüm yol uzunluğunun yüzde 68,3 ünû teşkil etmektedir. Mevcut yolların 3 454 km si (% 85,8) üst yapısız yani toprak yol ve 573 km si (% 14,2) de üst yapılı yol niteliğindendir. Yukarıda verilmiş bulunan değerlerden de anlaşıldığı gibi mevcut yolların uzunluğu Başmüdürlük mintikasında yaklaşık olarak yüzde 32 ye ya da yapılması gereklî tüm yol uzunluğunun 1/3 üne ulaşabilmiştir. Bu durum bu yolların mevcut ve arttırılması düşünülen üretim miktarını fabrikalara ya da son depolara ulaştırabilecek kapasitede olmadığını ifade etmektedir. Bu nedenle istihsal edilen tomrukların fabrikalara ve son depolara süratle ve olañ dahlinde her mevsimde naklini sağlayabilecek nitelikte yollara ihtiyaç ve gerek vardır. Mintikada mevcut üst yapılı yol niteliğinde olan yolların durumları da, bunlar üst yapı inşaatı teknîğine uygun olarak yapılmadıkları için çok iyi değildir. Önce yollar da drenaj problemleri tam olarak halledilmiştir. Sonra üst yapı malzemesi olarak kullanılan gerek dere çakılı ve gerekse kırmataş uygun granülümetride kullanılmadığı için özellikle killi zeminlerde zemine gömülmede ve böylece bu iş için harcanan para ve işçilik de boş gitmektedir. Yine uygun karışımında ve özellikle malzeme kullanılmadığı için, özellikle yuvarlak danelerden meydana gelen dere çakılı ile iyi bir birleşme ve kaynaşma sağlanamadığından nakliyat sırasında büyük daneler vasıtalar tarafından kenarlara atılmakta ve bu suretle yol üzerine getirilmiş bulunan malzeme yararlı olmamaktadır.

Yukarıda açıklanan nedenlerden dolayı gerek Kastamonu mintika-

sında ve gerekse tüm orman mintikalarımızda ana orman yollarının ve önemli yan yolların sıratle fakat üst yapı inşaatı tekniğine uygun bir biçimde ve de ekonomik bir üst yapıya kavuşturulmasının gerekliliği olduğu anlaşılmaktadır. Bunun için kastamonu mintikasında örnek çalışma sahası olarak yollarının tamamı üst yapısız ve toprak yol niteliğinde olan Handüzzü bölgesi seçilmiştir ve bu bölgedeki mevcut yolların taban topraklarının etüdleri yapılarak, taban toprakları sınıflandırılmış ve bu yolların üzerine getirilecek üst yapı kalınlıkları da saptanmış bulunmaktadır. Bu nedenle burada bu bölgenin de yeri, topografyası, jeolojik yapısı, iklimi, orman ve yol durumunun kısaca etüd edilmesi gerekmistiştir.

IV. HANDÜZÜ BÖLGESİNİN YERİ, TOPOGRAFYASI VE JEOLOJİSİ

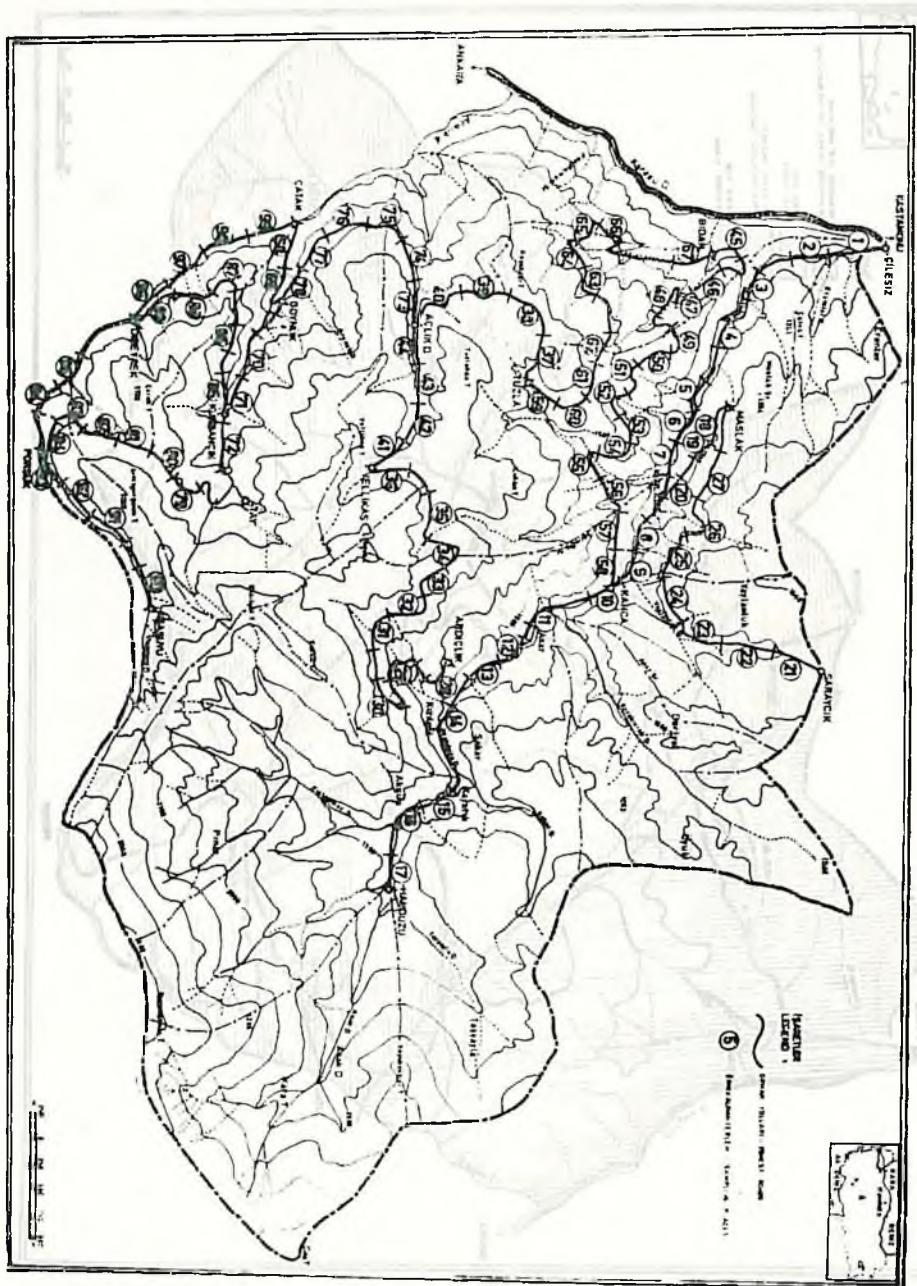
Örnek çalışma sahası olan Handüzzü Bölgesi Harita Genel Müdürlüğü'nce hazırlanmış bulunan 1/25000 ölçekli paftalara ve Greenwhic'e göre $33^{\circ} 48' 07''$ — $33^{\circ} 57' 30''$ doğu boylamı ile $41^{\circ} 05' 54''$ — $41^{\circ} 10' 42''$ kuzey enlem dereceleri arasında yer almaktadır. Handüzzü bölgesi Kastamonu'nun güneyindedir. Kastamonu-Ankara karayolu ile Karasu Deresi bölgenin batı sınırını katetmektedir. Bölgenin kuzey ve kuzeydoğusunda Kaçışlar, batısında Kuzyaka, güneyinde Bostan orman bölgeleri ve güneydoğusunda da Tosya Orman İşletmesi bulunmaktadır.

Handüzzü Bölgesi dik ve dalgalı araziden müteşekkil olup, kuzeybatıdan güneydoğuya doğru denizden 1300 m ile 2400 m arasında değişik yükseklikler gösteren bir yapıya sahiptir. Bölgenin en yüksek tepesi Paşa pinarının tepesi (2341 m), en büyük sırtları ise güney ve doğu sınırlını teşkil eden sırtlardır. Bölgenin üç önemli akarsuyu Karasu deresi ile Kızılıkise ve Handüzzü dereleri ve bunların kollarıdır (Harita II).

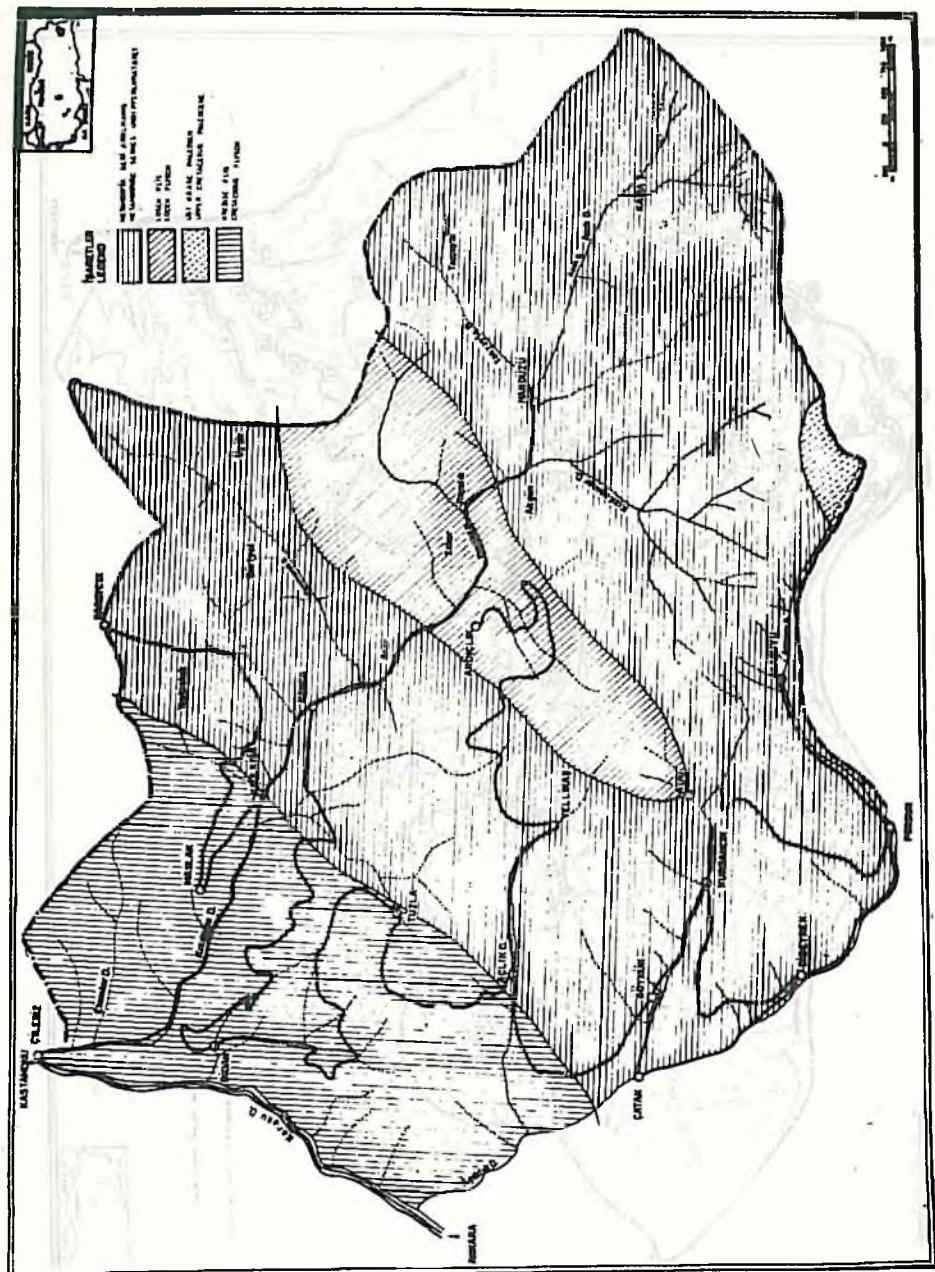
Handüzzü bölgesinin batısında daha çok Kretase'ya ait teşekküller yer almaktır, bölgenin orta kısmında ise Eosen'e ait teşekküller bulunmaktadır. Bölgenin diğer kısımlarında ve doğusunda ise ayrılmamış metamorfik seriler yer almaktadır (Harita III). Handüzzü bölgesinin tamamında kahverengi orman toprakları hakimdir.

V. HANDÜZÜ BÖLGESİNİN İKLİMİ

Handüzzü bölgesi içinde meteoroloji istasyonu bulunmadığından, bu çalışmada bölgeye en yakın bulunan Kastamonu meteoroloji istasyonunun verilerinden yararlanılmıştır. Kastamonu ve çevresinin iklimi daha önce açıklanmış bulunduğuundan burada tekrar edilmemiştir.



Harita II. Handüzü bölgesinin topografik haritası ve örnek alma yerleri Map II. Topographic map of Handüzü district and sampling places



Harita III. Handüzü bölgесинин геолоjik haritası Map III. Geological map of Handüzü district

VI. HANDÜZÜ BÖLGESİNİN ORMAN VE YOL DURUMU

Bölge amenajman plânlarına göre, Handüzü Bölgesinin ormanlık alanı 4 669 hektar olup bunun 3 906 hektarı normal koru, 1 768 hektarı da bozuk koru niteliğindedir. Bölgenin genel alanı ise, 6 062 hektar olup bunun 1 392 hektarı açıklık alandır. Handüzü bölgesinde hektara isabet eden orman serveti 14 120 m³ ve cari artım da 7,6 m³ tür.

Handüzü bölgesinde genel yol şebekesi plânına göre yapılması gereklili yolların tüm uzunluğu 97 km dir. 1972 yılı sonu itibariyle bu plâna göre yapılması gereklili olan uzunluğun 55.350 km si yani yüzde 57 si inşa edilmiş bulunmaktadır. Buna göre bundan sonra inşa edilmesi gereklili yol uzunluğu 41,650 km olup bu uzunluk bölgenin tüm yol uzunluğunun yüzde 43 ünü teşkil etmektedir. Mevcut yolların tamamı üst yapısız yani toprak yol niteliğindedir.

Üçüncü Bölüm

ARAŞTIRMADA UYGULANAN YÖNTEMLER, UYGULAMA VE SONUÇLARI

Taban topraklarının etüdleriyle ilgili olarak arazide ve laboratuvara da çeşitli yöntemler uygulanmaktadır. Bu bölümde araştırma bölgesindeki taban topraklarında uygulanan yöntemler ve alınan sonuçlar açıklanmış bulunmaktadır.

I. TABAN TOPRAKLARINDAN ÖRNEK ALMA YÖNTEMLERİ VE TOPRAK ÖRNEKLERİ

Taban topraklarından örnek alma yöntemleri olarak deneme çukurları, sondaj kuyuları, deneme tünelleri ve mevcut yarma şevelerinden yarırlanma gibi başlıca dört yöntem bulunmaktadır.

Deneme çukurları genellikle 3 m ye kadar olan derinlikler için söz konusu olup, bu derinlikler için en çok kullanılan bir yöntem olmaktadır. Sondaj kuyuları çeşitli tipte burgular yardımıyla açıklmaktadır. Bunlar çalışma biçimlerine göre elle ve motor gücüyle çalışanlar olmak üzere ikiye ayrılmaktadır. Bunların dışında darbeli, basıncılı su ve dönerli (rotary) sistemler de bulunmaktadır. Deneme tünelleri çok dik eğimli toprak tabakalarından oluşan yerlerde ve arazinin müsade ettiği oranda uygulanabilmektedir.

Mevcut yarma ve yamaç şeşlerinden yararlanarak örnek olma yöntemi pratik ve ucuz bir yöntemdir. Bu yöntemde örnek alınacak yerlerin seçimini gözle kolaylıkla yapmak mümkün olabilmektedir.

Her örnek alma yönteminde, yolun dolduruyla geçtiği kesimlerde siyah hattın, kazıyla ya da yarma ile geçtiği kesimlerde de kırmızı hattın 0,60 - 0,90 metre aşağısına kadar olan kısmından örnek alınması gerekmektedir.

Araziden alınan toprak örnekleri bozulmuş ve bozulmamış örnekler olmak üzere iki çeşittir. Bozulmuş örnekler, toprağın ya da malzemenin tabii yapısını bozan ya da değiştiren yöntemler yardımıyla alınırlar ve bu nedenle bozulmuş örnek adını alırlar. Bozulmamış örnekler, toprağın ya da malzemenin yapı ve özelliklerini muhafaza eden özel yöntemler yardımıyla alınmaktadır.

II. HANDÜZÜ BÖLGESİNDEN MEVCUT YOLLARIN TABANLARINDAN TOPRAK ÖRNEKLERİNİN ALINMASI

Arazide yapılan ölçmeler sonucu, 1972 yılı sonu itibarıyle Handüzzü bölgesinde inşa edilmiş bulunan orman yollarının tüm uzunluğu 55,350 km olarak saptanmış olup, bu uzunluktaki yolların tamamından gerektiği biçimde toprak örnekleri alınmıştır. Bunun için bu yollar boyunca arazi önce yaya olarak gezilip incelenerek, toprak tipi kesimlerinin değiştiği yerler saptanmıştır. Sonra yeniden araziye çıkararak, bu kesimlerden her kesim için, o kesimi temsil edecek nitelikte olmak üzere toprak örnekleri alınmıştır. Bu örnek alma işlemi, daha önce açıklanan örnek alma yöntemlerinden deneme çukurları ve mevcut şeşlerden yararlanma ya da bunların her ikisi uygulanarak yapılmıştır (Resim 7). Örnek tipi olarak bozulmuş örnek tipi kullanılmıştır. Bu arada kaya ya da saf halde bulunan kum ve çakıl gibi sıfır grup indeksini önceden vereceği bilinen kesimlerden, taban malzemesi olarak örnek almaya gerek olmadığı için, araştırma bölgesinde bu nitelikte olan yerlerden toprak örnegi alınmamıştır. Toprak örnegi torbalandıktan sonra (Resim 8), her örnek için bir numara verilerek aşağıda örnegi verilmiş bulunan etiket (örnek etiketi) doldurulmuştur (Form 1).

Handüzzü bölgesinde toprak örneklerinin alınmış olduğu güzergâh sayısı 13 olup bunların adları, kod numaraları, her güzergâhtan alınan örnek sayıları ve bunların örnek numaraları aşağıda bir tablo halinde verilmiştir (Tablo I).



Resim 7. Bir toprakt örneğinin alındığı yer (Foto : Aykut)

Fig. 7. A sampling place (Photo : Aykut)



Resim 8. Torbalanmış bir toprak örneği (Foto : Aykut)

Fig. 8. A sampled bag (Photo : Aykut)

ÖRNEK ETİKETİ (A) SAMPLE LABEL		
(BU KISIM ÖRNEK TORBASINA EKLENİR) (THIS PART OF LABEL IS ATTACHED TO SAMPLE BAG)		
BÖLGE ADI DISTRICT NAME	ÖRNEK NO SAMPLE NO	YOLUN ADI VE KOD NO NAME OF ROAD AND ITS CODE NO
ÖRNEĞİN CİNSİ VE TİPİ TYPE AND KIND OF SAMPLE		

ÖRNEK ETİKETİ (B) SAMPLE LABEL				
(BU KISIM ÖRNEK TORBASI İÇİNE KONUR) (THIS PART OF LABEL IS PUT IN TO SAMPLE BAG)				
BÖLGE ADI DISTRICT NAME	ÖRNEK NO SAMPLE NO	YOLUN ADI VE KOD NO NAME OF ROAD AND ITS CODE NO		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER SAMPLING PLACE	km	m	DERİNLİK DEPTH m	ACIKLAMALAR REMARKS
ÖRNEĞİN CİNSİ VE TİPİ TYPE AND KIND OF SAMPLE				
ÖRNEĞİ ALAN VE ALIŞ TARİHİ TAKEN DATE AND BY				
ALINAN ÖRNEK MİKTARI AMOUNT OF SAMPLE				

ÖRNEK ETİKETİ (C) SAMPLE LABEL				
(BU KISIM KONTROL İÇİN SAKLANIR) (THIS PART OF LABEL IS KEPT FOR CONTROL)				
BÖLGE ADI DISTRICT NAME	ÖRNEK NO SAMPLE NO	YOLUN ADI VE KOD NO NAME OF ROAD AND ITS CODE NO		
ÖRNEĞİN ALINDIĞI YER SAMPLING PLACE	km	m	DERİNLİK DEPTH m	ACIKLAMALAR REMARKS
ÖRNEĞİN CİNSİ VE TİPİ TYPE AND KIND OF SAMPLE				
ÖRNEĞİ ALAN VE ALIS TARİHİ TAKEN DATE AND BY				
ALINAN ÖRNEK MİKTARI AMOUNT OF SAMPLE				

Form 1. Örnek etiketi

Figure 1. A sample label

Table I
Table I

Yolun adı Road name	Kod No. Code No.	Örnek sayısı Sampling Numbers	Örnek No. Sample No.
Çilesiz — Handüzü	001	17	1 - 17
Kızılıkise — Maslak (Erenler)	002	3	18 - 20
Maslak — Sarayçık	003	7	21 - 27
Ardıçlık — Yellikas	013	9	28 - 36
Tuzla — Aşlık deresi	014	4	37 - 40
Aşlık deresi — Yellikas	014-t	4	41 - 44
Bıldan (Dinçel) — Kanca	015	14	45 - 58
Bıldan — Tuzla	016	9	59 - 67
Çatak — Atay	017	5	68 - 72
Göynük — Aşlık deresi	018	6	73 - 78
Atay — Porsuk	020	6	79 - 84
Kurbancık — Dibeyrek	021	5	85 - 89
Çatak — Asasuyu	022	10	90 - 99
Toplam (Total)		99	

Bundan sonra her güzergâhtan alınmış olan örneklere göre, güzergâh boyunca her örneğin temsil ettiği kesimler bir harita üzerinde örnek numaralarıyla birlikte gösterilmiştir. Daha önce de açıklandığı gibi, sıfır grup indeksini önceden vereceği bilinen kesimlerden taban malzemesi olarak örnek alınmamış ve bu nedenle bu kesimlere numara verilmemiştir (Harita II).

III. TOPLAKLARIN YOL İNŞAATI YÖNÜNDEN SINIFLANDIRILMASINDA KULLANILAN STANDART ARAÇLAR, YÖNTEMLER VE SONUÇLARI

Zeminlerri meydana getiren toplakların özelliklerini saptamak amacıyla laboratuvara uygulanmakta olan yöntemlerle ilgili deneyler yapılmaktadır. Burada sırasıyla bu yöntemlerin ne maksatla, nasıl ve hangi araçlar yardımıyla uygandıkları ve uygulama sonuçları açıklanmış bulunmaktadır.

Toplakların sınıflandırılmasında başlica dört yöntemden yararlanılmaktadır. Bunlar sırasıyla elek analizi, likid limit, plâstik limit ve plastiite indeksinin saptanması yöntemleridir.

A. ELEK ANALİZİ YÖNTEMİ

Elek analizi yöntemi, herhangi bir zeminden alınan bir toprak örneği içinde bulunan çeşitli büyüklükteki danelerin iştirak oranlarını sap-

tamak için uygulanmaktadır. Yani toprak danelerinin büyüklük ve granülometrisi elek analizi yöntemiyle saptanmaktadır.

Elek analizi yönteminde kullanılan araç ve gereçler standart elek takımı, elek temizleme fırçası, 0,1 grama kadar tartan bir terazi, kurutma fırını, sallayıcı (shaker), örnekleri bölmek için örnek bölücü, desikatör, pırıncı ya da aleminyum geniş bir kap, havan ve lästik uçlu havan tokmağıdır. Resim 9 da bu araç ve gereçlerden elek takımı ve terazi görülmektedir.



Resim 9. Elek analizi yönteminde kullanılan araç ve gereçler (Foto : Aykut)

Fig. 9. Devices and tools used for sieve analysis (Photo : Aykut)

Bu araştırmada memleketimizde Karayolları Genel Müdürlüğü'nde kabul edilmiş bulunan standart Amerikan elekleri esas alınmış ve bunlar kullanılmıştır. Bu elekler standart açıklıkta delikler ihtiva etmekte ve yine standart kalınlıktaki tellerden yapılmış bulunmaktadır. Bunların boyut ve numaraları aşağıda verilmiştir (Tablo II).

Elek analizi yönteminin çeşitli biçimleri geliştirilmiştir. Burada da memleketimizde geniş bir uygulama alanı bulunan Karayolları Genel Müdürlüğü'ne uyguladığı yöntem uygulanmış bulunmaktadır.

Bu yönteme göre gözönünde tutulacak başlıca esas, elek analizi yöntemi formunda da (Form 2) görüldüğü gibi toprak örneğinin kaba

Table II
Table II

Elek No. Sieve No.	Inç - Inches	Elek açıklıkları ya da boyutları Sieve opening or sieve size	mm
	3		76,2
	2		50,8
	1,5		38,1
	1		25,4
	0,750		19,1
	0,375		9,52
4	0,187		4,76
10	0,0787		2,00
40	0,0165		0,42
200	0,0021		0,074

ELEK ANALİZİ YÖNTEMİ
SIEVE ANALYSIS METHOD

TARİH / /

BÖLGE ADI DISTRICT NAME	DENEY NO TEST NO	MALZEMENİN CİNSİ KIND OF MATERIAL	
VOL KOD NO ROAD CODE NO	ÖRNEK NO SAMPLE NO		
I.TARTILAR WEIGHTS		II RUTUBETİN SAPTANMASI DETERMINATION OF MOISTURE CONTENT	III.NOK DEN GEÇEN BÖLÜNMÜŞ ÖRNEK SEPERATED SAMPLE PASSING THROUGH NO4
a) Ürnək+kap ağırlığı Sample+container gr	a) Kap+yaz ürnək ağırlığı Container+dry sample gr	a) Ürnək+kap ağırlığı Sample+container gr	
b) Kap ağırlığı Wt. of container gr	b) Kuru ürnək ağırlığı Container+dry sample gr	b) Kap ağırlığı Wt. of container gr	
c) Ürnək ağırlığı Wt. of sample (a-b) gr	c) Rutubet Wt. of moisture (a-b) gr	c) Ürnək ağırlığı Wt. of sample (a-b) gr	
d) Kaba hissə Coarse gr	d) Kap(No.....) ağırlığı Wt. of container gr	d) Kuru ürnək ağırlığı Wt. of dry sample gr ($\frac{L}{100+w}$)	
e) İnce hissə Fine gr	e) Kuru ürnək ağırlığı Wt. of dry sample (b-d) gr		
f) Rutubet düzeltmesi Moisture correction İnce hissə - fine = $\frac{(L-w)}{100+w}$	w) Rutubet Moisture content % $(\frac{L-w}{100})$	e) Toplam kuru ağırlık Total dry weight gr $L=(Id+If)$	

ELEK BOYUTLARI TEST SIEVE SIZE	ELEKTE KALAN RETAINED gr	(A) TOPLAM ELEKTE KALAN TOTAL RETAINED gr	(B) TOPLAM ELEKTE KALAN TOTAL RETAINED ($A \times 100/L$) (%)	(C) TOPLAM ELEKTEN GEÇEN TOTAL PASSING ($100-B$) (%)
KARA KISIM COARSE	3 inç (in) 2 inç (in) 1 $\frac{1}{2}$ inç (in) 1 inç (in) $\frac{3}{4}$ inç (in) $\frac{3}{8}$ inç (in) NO: 4			
İNCİSM FINE	(D)	(E)	(F) ($E \times 100/Md$)	(G) ($F \times C \times 100/L$)
				(H) ($C \times 100-B$)
NO: 10				
NO: 40				
NO: 200				

Form. 2. Elek analizi yöntemi formu
Form 2. A form of sieve analysis method

ve ince kısım olarak ikiye ayrılması ve rutubet düzeltmesinin sadece 4 nolu standart elekten geçen ince kısım üzerinde yapılmasıdır. Buna göre kaba kısım 4 nolu standart elek üzerinde kalan kısım ve ince kısım da 4 nolu standart elekten geçen kısım olarak tanımlanmaktadır.

Topraklarda 0,074 mm den daha büyük daneler yani 200 nolu standart elek üzerinde kalan daneler genellikle elek analizi yoluyla analiz edilirler. 0,074 mm den daha küçük daneler yani 200 nolu standart elekten geçen daneler ise bu danelerin yerçekimi sedimentasyonu esasına dayanan bir yöntem (Hidrometre yöntemi) ile analiz edilirler.

Elek analizinde araziden getirilmiş bulunan örnekten yeter miktardaki bir kısım ayrılarak havada kurutulup tartılmakta ve yukarıdaki sıraya göre verilmiş bulunan değişik çaplı eleklerden elenmekte ve her elekte kalan miktarın ağırlığı saptanmaktadır. Bu değerlere dayanarak daörnekte ağırlık olarak her dane büyükliğinden yüzde ne miktar bulunduğu hesap edilmektedir.

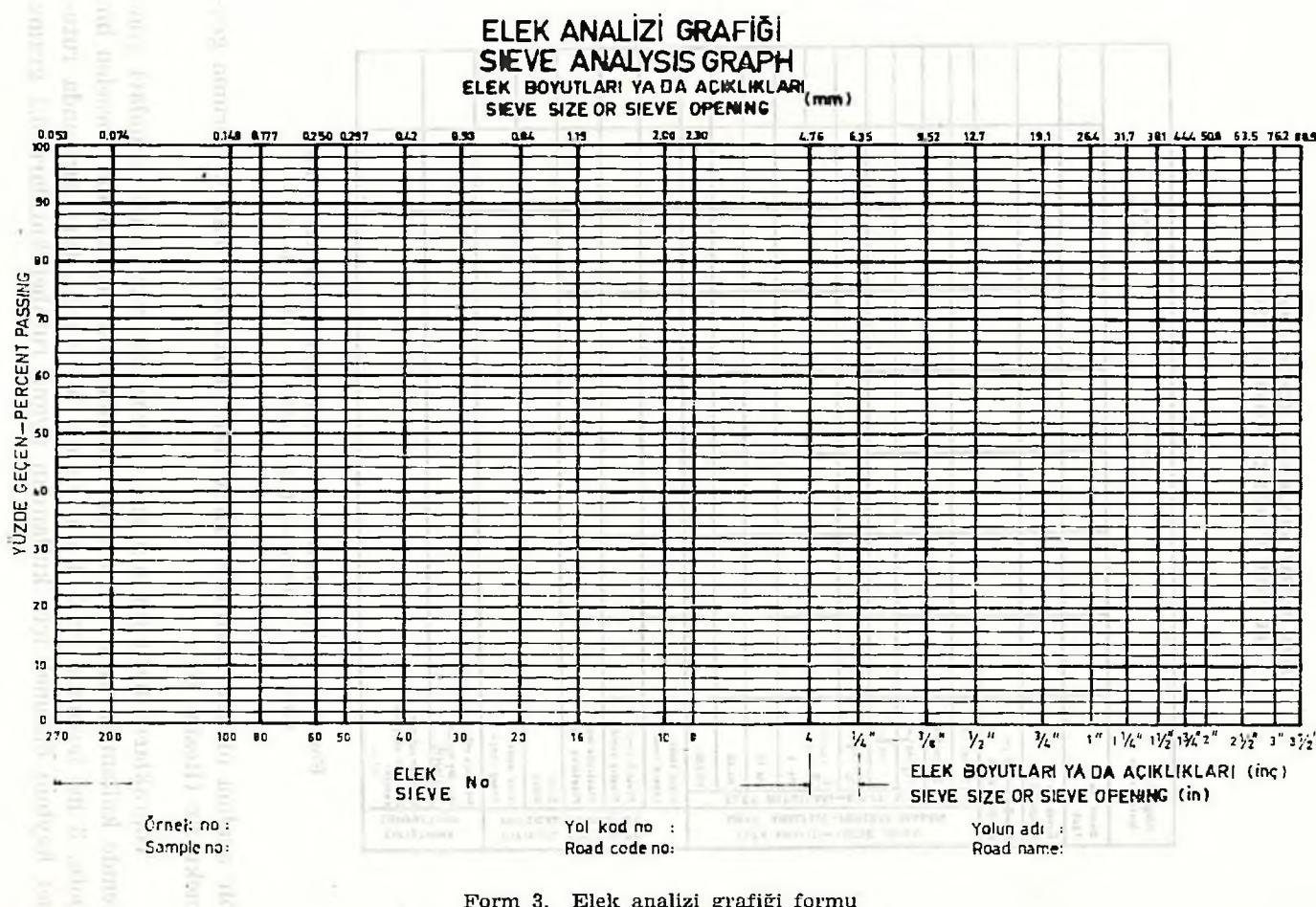
B. HANDÜZÜ BÖLGESİ ORMAN YOLLARI TABAN TOPRAKLARININ ELEK ANALİZİ SONUÇLARI

Handüzü bölgesi orman yolları taban topraklarına ait örnekler, elek analizi yöntemi kısmında açıklandığı biçimde ayrı ayrı analiz yapılmış ve sonuçlar her güzergâh için, aşağıda örneği verilen elek analizi grafiği formunda (Form 3) ifadesini bulmuştur (Resim 4).

Bundan başka her güzergâha ait örneklerle ilgili elek analizi yüzdé geçen sonuçları da toplu olarak taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formunda (Form 4) yer almıştır (Tablo IV).

C. TOPRAKLARIN LİKİD LİMİTİİN SAPTANMASINDA KULLANILAN STANDART YÖNTEM

Bir toprağın ya da toprak örneğinin likid limiti, bu toprağın ya da örneğin plastik durumdan likid duruma geçtiğinde ihtiva ettiği rutubet oranıdır. Toprak örneğinin ihtiva ettiği rutubet oranında bu değerden



Form 3. Elek analizi grafiği formu
Form 3. A form of sieve analysis graph

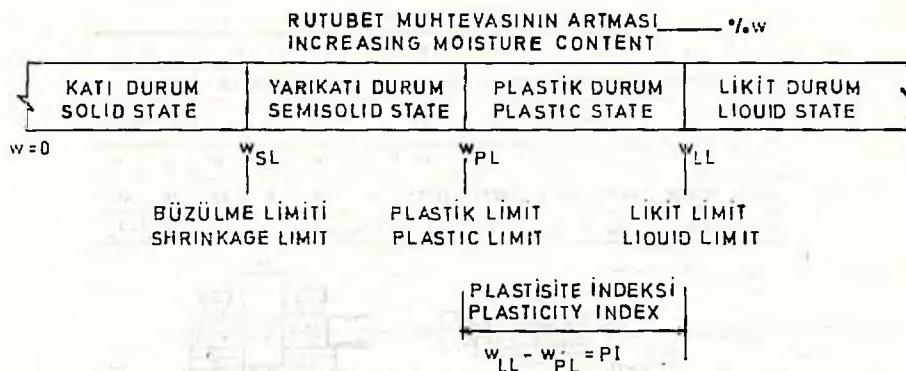
TABAN TOPRAKLARIYLA İLGİLİ DENEY SONUÇLARI
THE TEST RESULTS OF SUBGRADE SOILS

Bölge adı: District name	Yol kod no: Road code no	Yolu adı: Road name
Deneysel No: Test No		
Örnek No: Sample No		
Örneğin standığı yer: Sampling place		
ELEK ANALİZİ—YÜZDE DEĞERİ SIEVE ANALYSIS—PERCENT PASSING ELEK MOTULALAR—SIEVE SIZE		
FİZİKLİKSEL PHYSICAL PROPERTIES	3 inç (in)	
	2 inç (in)	
	1½ inç (in)	
	1 inç (in)	
	¾ inç (in)	
	¾ inç (in)	
	No. 4	
	No. 10	
	No. 20	
	No. 200	
Liquid limit Plastiç limit Plastlik limit Plastic limit Plastik limit		
Plastiçite indeksi Plasticity index Sintisit Sensitivity		
Grup indeksi Group index		
Maksimum yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)		
Optimum ıslak Optimum moisture content (%)		

Form 4. Taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formu
Form 4. A form of test results of subgrade soils

bir azalma olduğu takdirde örnek likid durumdan plastik duruma geçmektedir (Resim 10).

Toprakların likid liminin saptanması için uygulanan standart yöntemde kullanılan araç ve gereçler takriben 4,5 inç çapında porselen bir pota, 3 inç boyunda ve 3/4 inç eninde bir spatül, tartı sırasında rutubet kaybını önlemek için kullanılan uygun rutubet kutuları, 0,1 grama



Resim 10.

Fig. 10.

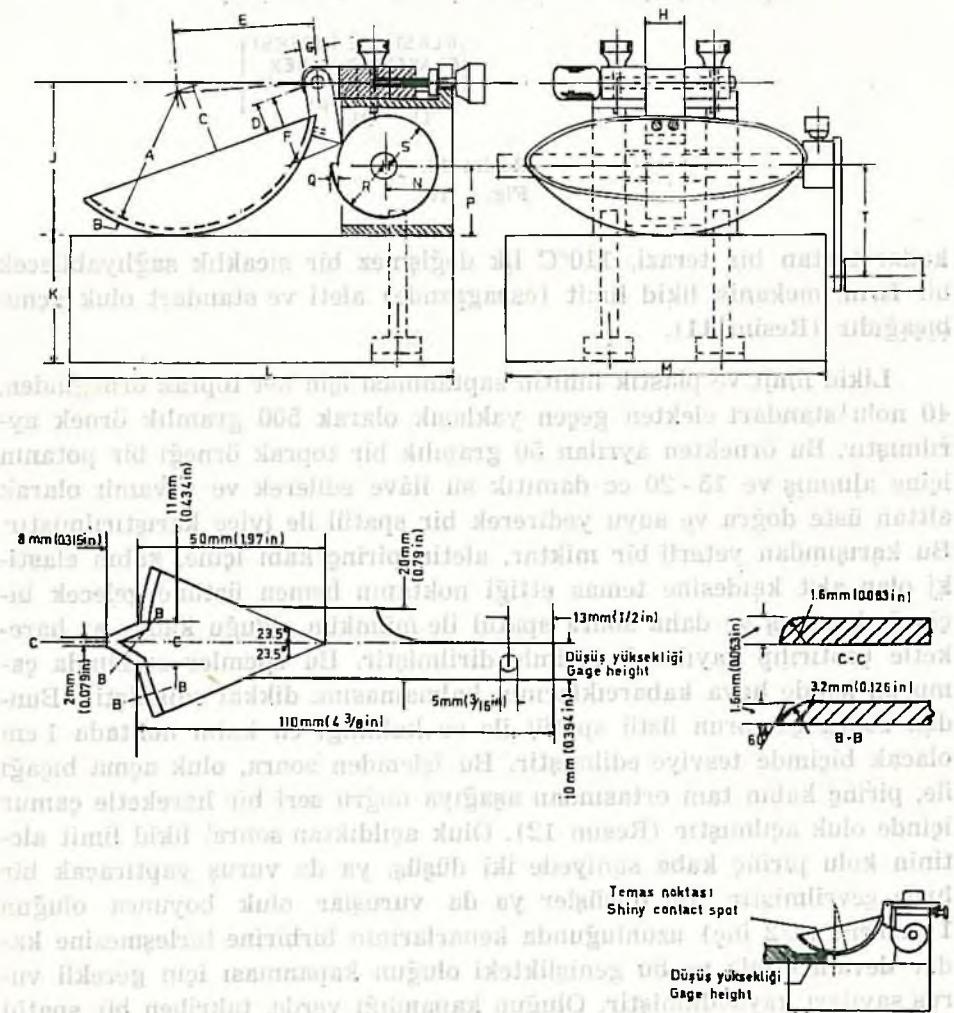
kadar tartan bir terazi, 110°C lik değişmez bir sıcaklık sağlayabilecek bir fırın, mekanik likid limit (casagrande) aleti ve standart oluk açma bıçağıdır (Resim 11).

Likid limit ve plastik limitin saptanması için her toprak örneğinden, 40 nolu standart elekten geçen yaklaşık olarak 500 gramlık örnek ayrılmıştır. Bu örnekten ayrılan 50 gramlık bir toprak örneği bir potanın içine alınmış ve 15 - 20 cc damıtık su ilâve edilerek ve devamlı olarak alttan üste doğru ve suyu yedirerek bir spatül ile iyice karıştırılmıştır. Bu karışımından yeterli bir miktar, aletin pırıng kabı içine, kabin elastiki olan alet kaidesine temas ettiği noktanın hemen üstüne gelecek biçimde konmuş ve daha sonra spatül ile mümkün olduğu kadar az hareketle bastırılıp yayilarak biçimlendirilmiştir. Bu işlemler sırasında çamurun içinde hava kabarcıklarının kalmamasına dikkat edilmiştir. Bundan sonra çamurun üstü spatül ile ve kalınlığı en kalın noktası 1 cm olacak biçimde tesviye edilmiştir. Bu işlemden sonra, oluk açma bıçağı ile, pırıng kabin tam ortasından aşağıya doğru seri bir harekete çamur içinde oluk açılmıştır (Resim 12). Oluk açıldıktan sonra, likid limit aletinin kolu pırıng kaba saniyede iki düşüş, ya da vuruş yapacak bir hızla çevrilmiştir. Bu düşüşler ya da vuruşlar oluk boyunca olluğun 1 - 1,5 cm (1/2 inç) uzunlığında kenarlarının birbirine birleşmesine kadar devam etmiş ve bu genişlikteki olugun kapanması için gerekli vuruş sayıları kaydedilmiştir. Oluğun kapandığı yerde, takriben bir spatül eninde ve kabin bir kenarından diğer kenarına kadar, oluğa dik olarak

BOYUTLAR—DIMENSIONS

	A	B	C	D	E	F	G
mm	54±0.25	2±0.25	27±0.25	12.5±0.25	56±0.5	25±0.5	10±0.25
in	2 1/8	5/16	1 1/16	1/2	2 7/32	1	25/64

H	J	K	L	M	N	P	Q	R	S	T	
mm	16±0.25	60±1	51±1	152±1	127±1	27	28	6	22	19	45
in	5 5/8	2 3/8	2	6	5	1 1/16	1 3/32	1/4	55/64	47/64	1 3/4



Resim 11. Likid limit aleti ve oluk açma bıçağı

Fig. 11. Liquid limit device and grooving tool

bir rutubet dilimi örneği alınmış ve uygun bir kutuya konmuş ve örnek kutu ile tartılarak ağırlığı saptanmış ve likid limit, plastik limit ve



Resim 12.

Fig. 12.

plastisite indeksinin saptanması formuna (Form 5) kaydedilmiştir. Bundan sonra formda görülen sıraya göre örnekteki su ve örneğin kuru ağırlıkları saptanmıştır. Deneye, bu sonuca 25 - 35, 20 - 30 ve 15 - 25 vurus sayısında ulaşılacak biçimde örnek sulandırılarak devam edilmistīr. Her örneğin yüzde rutubet oranı da, fırında kurutulmuş olan toprak ağırlığının yüzdesi olan rutubet muhtevası olarak ve aşağıdaki biçimde hesap edilmiştir.

$$\text{yüzde rutubet} = \frac{\text{suyun ağırlığı}}{\text{fırında kurutulmuş örneğin ağırlığı}} \cdot 100$$

Bundan sonra yarı logaritmik bir kâğıt üzerinde apsis ekseni üzerinde vuruş sayıları logaritmik ölçekte ve ordinat ekseni üzerinde de rutubet muhtevası aritmetik ölçekte işaretlenmiş ve böylece rutubet muhtevası ile vuruş sayıları arasındaki ilişkileri gösteren grafik (akma eğrisi) çizilmiştir. Akma eğrisi üç ya da daha fazla noktanın mümkün olduğu kadar yakınından geçen düz bir doğru olmuştur. Toprak örneğinin likid

LİKİD LİMİT, PLASTİK LİMİT VE PLASTİSİTE İNDEKSİNİN SAPTANMASI
 DETERMINATION OF THE LIQUID LIMIT, PLASTIC LIMIT AND PLASTICITY INDEX

TARİH: / /

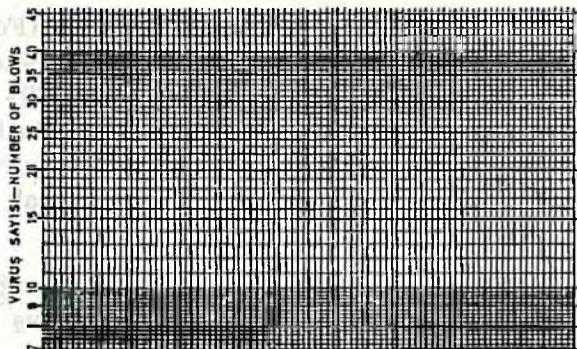
DÖLGE ADI : DISTRICT NAME :	DEMEV NO : TEST NO :	ÖRNEĞİN CİNSİ : KIND OF SAMPLE :		
YOL KOD NO : ROAD CODE NO :	ÖRNEK NO : SAMPLE NO :			
LL	LL.	LL.	PL.	PL.
Saptama sayısı: Determination No	1	2	3	1
Kap No Container No				
Vuruş sayısı: Number of blows				
Kap+yağ örnek ağırlığı: Container+wet specimen gr				
Kap+kuru örnek ağırlığı: Container+dry specimen gr				
Kap ağırlığı: Wt. of container gr				
Rutubet Wt. of moisture gr				
Kuru örnek ağırlığı: Wt. of dry specimen gr				
Rutubet Moisture content %				

Liquid limit
Likit limit

Plastic limit
Plastik limit

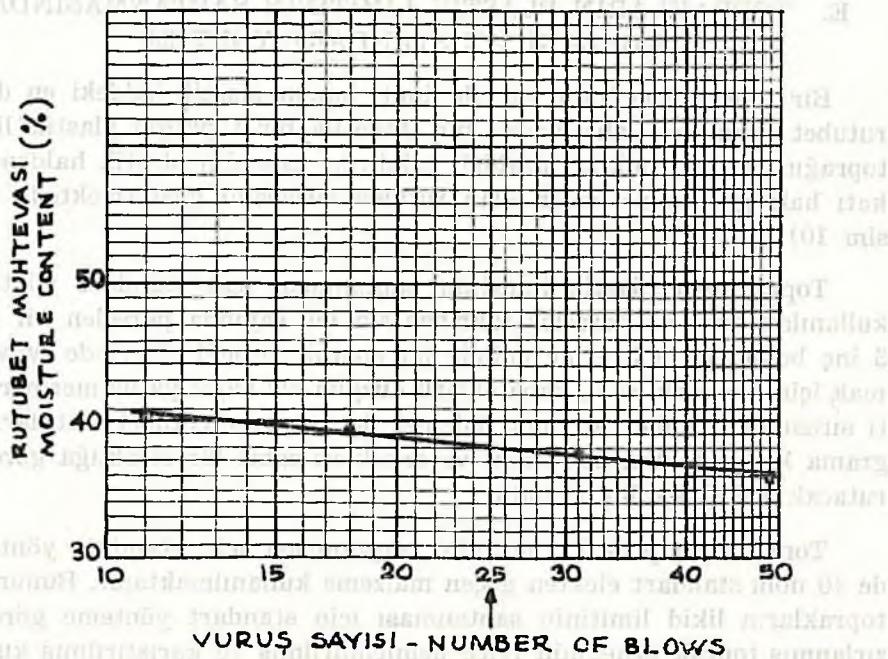
Plasticity index
Plastisite index

AÇIKLAMALAR
REMARKS



Form 5. Likid limit, plastik limit ve plastişite indeksinin saptanması formu
 Form 5. A form of determination of liquid limit, plastic limit and plasticity index

limit değeri ise 25 vurus sayısından çıkışan dikin akma eğrisini kestiği noktaya tekabül eden rutubet miktarıdır (Resim 13).



Resim 13. Likid limit grafiği (akma eğrisi)

Fig. 13. Liquid limit graph (flow curve)

D. HANDÜZÜ BÖLGESİ ORMAN YOLLARI TABAN

TOPRAKLARININ LİKİD LİMİTLERİ

Handüzü bölgesi orman yolları taban topraklarının likid limitleri yukarıda yöntemin uygulanması kısmında açıklandığı biçimde her örnek için en az üç defa olmak üzere hesaplanmış ve daha önce örneği ve rörlmiş bulunan likid limit, plastik limit ve plastisite indeksinin saptanması formuna (Form 5) kaydedilerek, rutubet muhtevası ile vuruş sayıları arasındaki ilişkileri gösteren akma eğrileri, her örnek için ayrı ayrı çizilmiştir. Bilindiği gibi likid limitin saptanamadığı durumlarda pek tabii olarak akma eğrisi de çizilememektedir.

Bundan başka her güzergâha ait örneklerle ilgili likid limitler, akma eğrilerinden yararlanarak saptanmış ve toplu olarak, taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formunda (Form 4) yer almıştır (Tablo IV).

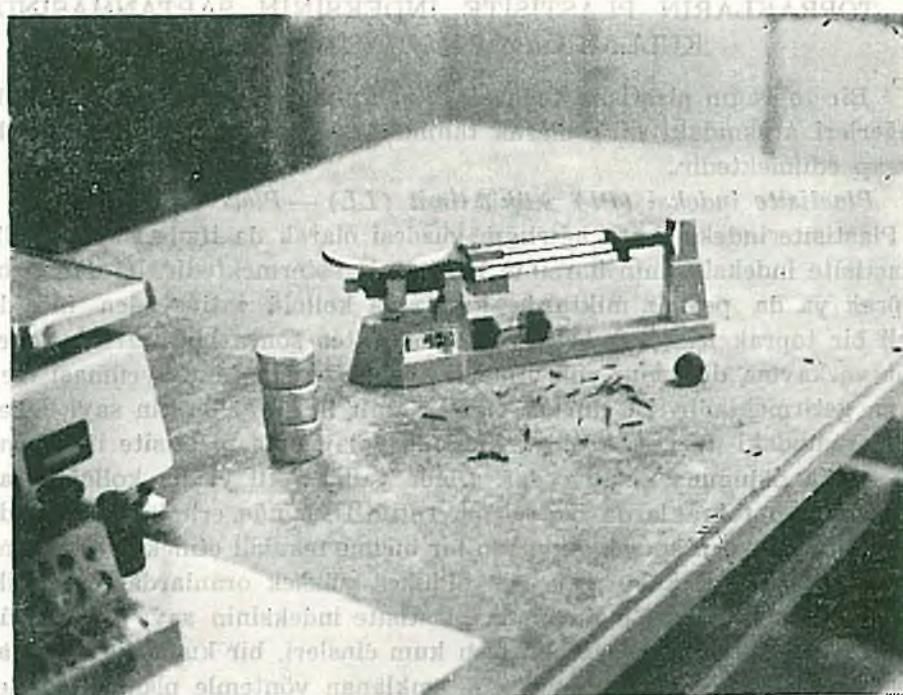
E. TOPRAKLARIN PLASTİK LİMİTİNİN SAPTANMASINDA KULLANILAN STANDART YÖNTEM

Bir toprak örneğinin plastik limiti bunun plastik haldeki en düşük rutubet oranıdır. Daha başka bir ifade ile bir toprağın plastik limiti, toprağın rutubet miktarı azaldığı takdirde, toprağın plastik halden yarı katı hale geçmesine neden olan rutubet yüzdesini göstermektedir (Resim 10).

Toprakların plastik limitinin saptanması için standart yöntemde kullanılan araç ve gereçler takriben 4,5 inç çapında porselen bir pot, 3 inç boyunda ve 3/4 inç eninde bir spatül, örneği üzerinde yuvarlamak için bir buzlu cam, kaba elyaflı düzgün bir kağıt ya da mermer, tartı sırasında rutubet kaybını önlemek için uygun rutubet kutuları, 0,1 grama kadar tartan bir terazi ve örnekleri sabit bir sıcaklığa göre kurutacak 110°C lik bir fırındır.

Toprakların plastik limitinin saptanması için standart yöntemde de 40 nolu standart elekten geçen malzeme kullanılmaktadır. Bunun için toprakların likid limitinin saptanması için standart yönteme göre hazırlanmış toprak örneğinin iyice nemlendirilmiş ve karıştırılmış kısmından takriben 8 gram ağırlığında bir örnek alınmıştır. Bu örnek sıkıldığı zaman top haline gelebilecek bir plastikliğe sahip olduğu an yukarıda açıklanan karıştırma safhasının herhangi bir anında alınmış ve top haline getirilmiştir. Bundan sonra top halindeki bu örnek bir mermer üzerinde ince silindirler teşkil edecek biçimde avuç içi ve parmaklarla yuvarlanmıştır. Bu silindirlerin çapı 3 mm ye indiği zaman örnek tekrar top haline getirilip yuvarlanmış ve bu işlem 3 mm ya da 3 mm den daha büyük silindirler çatlayıp parçalanıncaya kadar devam etmiştir (Resim 14). Daha sonra ufalanınan toprak parçaları biraraya getirilerek dası alınmış uygun bir rutubet kutusuna konmuştur. Örnek kutu ile beraber tartsılmış ve ağırlığı likid limit, plastik limit ve plastisite indeksinin saptanması formunda (Form 5) ilgili sütuna kaydedilmiştir. Bundan sonra formda görülen sıraya göre örnekteki su ve örneğin kuru ağırlıkları saptanmıştır. Toprak örneğinin plastik limiti kurutulmuş toprak ağırlığının yüzdesi olan rutubet muhtevası olarak ifade ve aşağıdaki biçimde hesaplanmıştır.

$$\text{Plastik limit} = \frac{\text{Suyun ağırlığı}}{\text{fırında kurutulmuş örneğin ağırlığı}} \cdot 100$$



Resim 14. Plastik limitin saptanması (Foto : Aykut)

Fig. 14. Determination of plastic limit (Photo : Ayhut)

F. HANDÜZÜ BÖLGESİ ORMAN YOLLARI TABAN TOPRAKLARININ PLASTİK LİMİTLERİ

Handüzü bölgesi orman yolları taban topraklarının plastik limitleri, yukarıda yöntemin anlatıldığı kısmında açıklandığı biçimde her örnek için en az iki defa olmak üzere hesaplanmış ve daha önce örneği verilmiş bulunan likid limit, plastik ve plastisite indeksinin saptanması formuna (Form 5) kaydedilerek, adı geçen örnek için plastik limit değeri en yakın tam sayı olarak hesaplanmış bulunmaktadır. Plastik limitin saptanmadığı durumlarda bu değer ilgili formda non plastik (NP) olarak ifade edilmiştir.

Her güzergâha ait örneklerle ilgili plastik limit değerleri toplu olarak taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formunda (Form 4) yer almış bulunmaktadır (Tablo IV).

G. TOPRAKLARIN PLASTISITE İNDEKSİNİN SAPTANMASINDA KULLANILAN STANDART YÖTEM

Bir toprağın plastisite indeksi, likid limit değerleri ile plastik limit değerleri arasındaki fark olarak tanımlanmakta ve aşağıdaki formülle hesap edilmektedir.

$$\text{Plastisite indeksi (PI)} = \frac{\text{likid limit (LL)}}{\text{Plastik limit (PL)}}$$

Plastisite indeksi kuru ağırlığın yüzdesi olarak da ifade edilmektedir. Plastisite indeksi zemin harçının inceliğini göstermektedir. İri daneli bir toprak ya da pek az miktarda kil ya da kolloid ihtiiva eden ince daneli bir toprak için, rutubetin plastik limitten sonra biraz artışı kohezyon ve kayma direncini yok etmeye yetecek kadar dane ayrılmazı meydana getirmektedir. Bu durum plastik limit ile likid limitin sayı değerleri arasındaki farkın küçük olduğuna dolayısıyla plastisite indeksinin de küçük olduğuna delalet eder. Diğer yandan kil ya da kolloid oranı yüksek olan topraklarda bu ayırma rutubeti, içinde erimiş bulunan deneçikler yüzünden az çok yapışkan bir biçimde tekabül etmekte ve kitlenin direncini ortadan kaldırırmak için oldukça yüksek oranlarda suyun ilavesi gerekmektedir. Bu durumda plastisite indeksinin sayı değeri yüksek olmaktadır. Oldukça temiz bazı kum cinsleri, bir kısım kaya tozları ve diğer bazı malzemenin, yukarıda açıklanan yöntemle plastik limitleri saptanamamaktadır. Böyle plastik limiti olmayan topraklar, plastik olmayan topraklar ya da non plastik (NP) adını almaktadırlar. Plastik limiti likid limite eşit olan ya da iki değeri birbirine çok yakın olan toprakların plastisite indeksleri sıfırdır. Kural olarak non plastik zeminler ya da topraklar bir aşınma tabakasıyla uygun bir biçimde kaplandıkları takdirde en iyi bir yol malzemesidir. Yapılan deneyler plastisite indeksi yüksek olan toprakların temel altı ve temel tabakası yani üst yapı malzemesi olarak kullanılmaya elverişli olmadığını göstermektedir. Birçok şartnameler bu değeri sınırlamakta ve altından fazla olmaması gerektiğini belirtmektedirler.

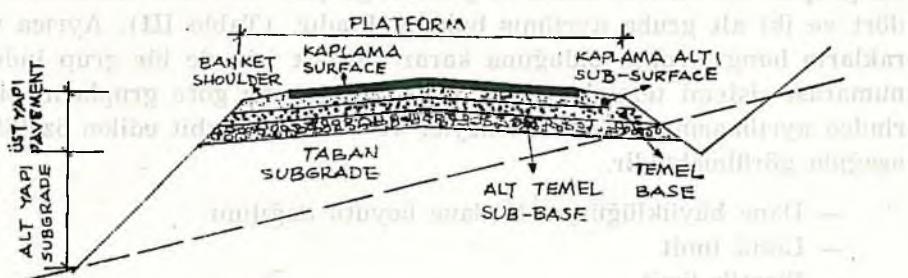
H. HANDÜZÜ BÖLGESİ ORMAN YOLLARI TABAN TOPRAKLARININ PLASTISITE İNDEKSLERİ

Handüzü bölgesi orman yolları taban topraklarının plastisite indeksleri, yukarıda bu indeksin hesaplanmasıyla ilgili yöntem kısmında açıklandığı biçimde her örnek için ayrı ayrı hesaplanmış ve daha önce örneği verilmiş bulunan likid limit, plastik limit ve plastisite indeksinin saptanması formuna (Form 5) kaydedilmiştir. Bilindiği gibi likid limit ya da plastik limitin saptanmadığı ya da plastik limitin likid limite eşit ya da bu iki değeri birbirine çok yakın olan toprakların plastisite

indeksleri non plastik olarak ifade edilmiştir. Buna göre her güzergâha ait örneklerle ilgili plastisite indeksleri toplu olarak taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formunda (Form 4) yer almış bulunmaktadır (Tablo IV).

IV. TOPRAKLARIN YOL İNŞAATI YÖNÜNDEN SINIFLANDIRILMASI

Yol inşaatında üst yapı olarak adlandırılan ve geniş kapsamı ile kaplama (aşınma tabakası), temel ve alt temel tabakalarından oluşan yol üst yapısı, tabii zemin'den ibaret bulunan alt yapı ya da taban üzerine oturmaktadır (Resim 15). Dolayısıyla alt yapı üst yapı için bir temel ya da dayanak görevi yapmaktadır. Kazılarda doğrudan doğruya kazı sonucu elde edilen tabii zemin alt yapıyı meydana getirmektedir. Buna karşılık doldurularda ise alt yapı kazı fazlası malzeme ile civar- dan kazılarak elde edilen toprakların (ariyet) tabii zemin üzerine taşınması suretiyle meydana getirilmektedir. Bu kısa açıklamadan anlaşıla- cağı üzere üst yapının esas biçimini koruyabilmesi, geniş ölçüde onun he- men altında bulunan ve ona temel teşkil eden alt yapının ya da tabanın stabilitesine bağlı bulunmaktadır. Bu nedenle yol inşaatında alt yapıyı meydana getiren taban topraklarının detaylı bir biçimde etüd edilmesi ve bunların taşıma kabiliyetlerine göre, üzerlerine getirilecek ya da inşa edilecek üst yapı kalınlıklarının saptanması gerekmektedir.



Resim 15. Bir yolun enine kesidi
Fig. 15. A road cross - section

Yol güzergâhi boyunca yer alan her türlü toprak ve kayaların, taban malzemesi olarak, inşa edilecek yol için elverisilik derecelerini sap- tamak amacıyla yapılan sınıflandırmaya taban topraklarının sınıflandırılması denmektedir. Bu sayede güzergâh boyunca bir uçtan diğer uca kadar yol tabanını teşkil edecek olan toprak cinslerinin yol mühendis- liği bakımından yeni bir incelemesi yapılmış ve ayrıca yollar için az el-

verişli bulunan taban topraklarının özelliklerinin düzeltilmesi için alınması gerekli önlemlerin biçimini de bu yolla saptanıp bir esasa bağlamış olmaktadır. Bu sınıflandırmanın diğer büyük bir yararı da yol üzerine getirilecek üst yapı kalınlıklarının önceden saptanabilmesine olanak veribilmesidir.

A. TOPRAKLARIN SINIFLANDIRILMASI ESASLARI

Yol alt yapı malzemesi olarak toprakların olverişlilik durumunu saptamak amacıyla çeşitli sınıflandırmalar yapılmıştır. Bunların en önemlileri Casagrande sınıflandırması, İngiltere Yol Araştırma Laboratuvarı sınıflandırması, Birleşik Amerika Devlet Karayolları İdaracı Sınıflandırması ve Birleşik Amerika Devlet Karayolları Mensupları Birliği (AASHO) sınıflandırmasıdır. AASHO'nun uzun yıllar yapılan denemelere dayanarak ortaya koyduğu bu sınıflandırma memleketimizde de karayolları idaresi tarafından benimsenmiş ve kabul edilmiştir. Bu sınıflandırma sisteminin orman yollarında da kullanılmasının uygun olacağı önerilmektedir. Bu nedenle bu sınıflandırma sistemi aşağıda detayı ile açıklanmış bulunmaktadır.

1. Birleşik Amerika Devlet Karayolları Mensupları Birliği Sınıflandırması

Bu sınıflandırmaya göre topraklar yedi esas gruba ayrılmaktadır. Bu grplardan birinci, ikinci ve yedinci gruplar da kendi aralarında iki, dört ve iki alt gruba ayrılmış bulunmaktadır. (Tablo III). Ayrıca toprakların hangi grupta olduğuna karar vermek için de bir grup indeksi numarası sistemi tertiplenmiştir. Bu yeni sisteme göre grupların birbirinden ayrılmasını sağlayan deneysel ve bınlarla tesbit edilen özellikle aşağıda görülmektedir.

- Dane büyülüüğü ya da dane boyutu dağılımı
- Likid limit
- Plastik limit
- Plastisite indeksi
- Grup indeksi

Yukarda verilmiş bulunan ilk dört husus daha önce ayrıntılarıyla açıklanlığı için burada tekrar edilmeyecektir. Bu nedenle sadece grup indeksi ayrıntılarıyla açıklanmış bulunmaktadır.

- a) Grup indeksi

Grup indeksi esas itibariyle amprik bir sabitedir ve bir toprağın kendi dahil bulunduğu grup içerisinde temel malzemesi olarak elverişli

Table III : Taban topraklarının sınıflandırılması
Table III : Classification of subgrade soils

Genel sınıflandırma General classification	Daneeli Malzemeler (% 35 ya da daha az kısmi 200 nolu elekten geçen malzemeler) Granular materials (35 % or less passing No. 200 sieve)							Silt-kil malzemeleri (% 35 den fazla kısmı 200 nolu elekten geçen) Silt-clay materials (more than 35 % passing No. 200 sieve)			
	A - 1		A-3	A - 2				A-4	A-5	A-6	A-7
Grup sınıflandırması Group classification	A-1-a	A-1-b		A-2-4	A2-5	A-2-6	A-2-7				A-7-5 A-7-6
Elek analizi-yüzde geçen Sieve analysis-percentage passing No. 10 elek-sieve No. 40 elek-sieve No. 200 elek-sieve	max. 50 max. 30 max. 15	max. 50 max. 25	min. 51 max. 10	max. 35 max. 35	max. 35 max. 35	max. 35 max. 35	max. 35 max. 35	min. 36 min. 36	min. 36 min. 36	min. 36 min. 36	
40 nolu elekten geçen kısımın özellikleri Characteristics or fraction passing No. 40 sieve Likit limit (yüzde) Liquid limit (percent) Plastisite indeksi (yüzde) Plasticity index (percent)	max. 6		NP		max. 40 max. 10	min. 41 max. 10	max. 40 min. 11	min. 41 min. 11	max. 40 max. 10	min. 41 max. 10	max. 40 min. 11
Grup indeksi Group index	0		0		0		max. 4		max. 8	max. 12	max. 16 max. 20
Toprağı teşkil eden öneMLİ malzemeler Usual types of significant constituent materials	Taş parçaları çakıl ve kum Stone fragments gravel and sand		İnce kum Fine sand		Siltli ya da killi çakıl ve kum Silty or clayey gravel and sand				Siltli topraklar Silty soils	Killi topraklar Clayey soils	
TəBAN olaraK elverişli- lik degeri General rating as a subgrade	Çok iyi ile iyi Excellent to good								Orta ile zayıf Fair to poor		

SINIFLANDIRMA İŞLEMİ : Toprakların dahil oldukları grupların saptanması, yukarıda verilmiş bulunan unsurların tesbitiyle yapılmaktadır. Bu unsurlar saptandıktan sonra tabloda soldan sağa doğru giderek grupları eleme etmek suretiyle hangi grubun özelliklerine uygun ise bu toprak o gruba dahil edilmektedir.

CLASSIFICATION PROCEDURE : With required test data available, proceed from left to right on above chart and correct group will be found by process of elimination. The first group from the left into which the test data will fit is the correct classification.

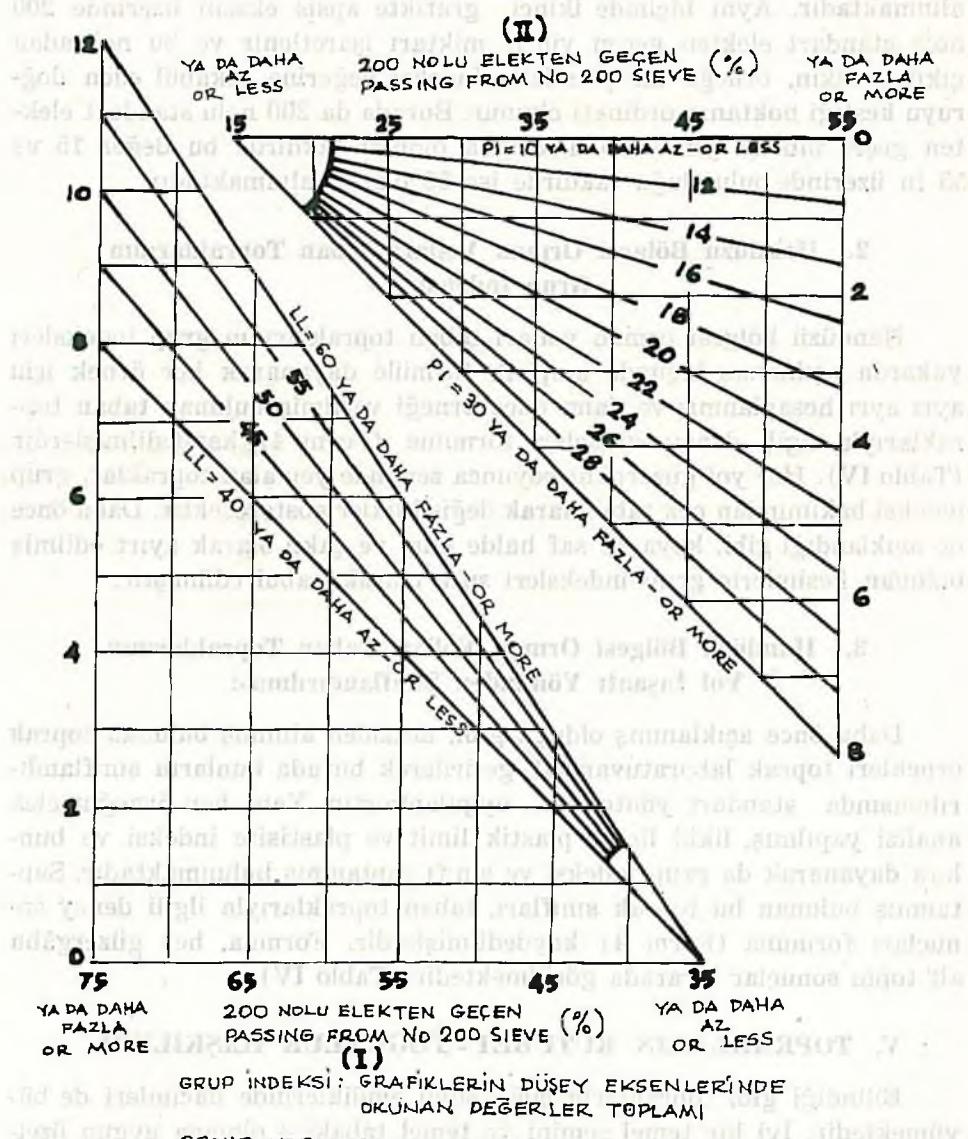
lik derecesinin ölçüsüdür. Dolayısıyle grup indeksi tek başına bir toprağın hangi grubu dahil olduğunu tahmine yaramamaktadır. Bir taban toprağının grubu her şeyden önce dane büyülüklük dağılımı ile likid limit ve plastisite indekslerinin değerleriyle ortaya çıkmaktadır. Yine bir toprağın grup indeksi değeri yükseldikçe buna paralel olarak taban ya da temel zemini malzemesi özelliği de bozulmaktadır. Grup indeksi bir formül yardımıyla hesap edilmekte olup, bu formül esas itibarıyle toprağın 200 nolu standart elekten geçen miktarı ile likid limit ve plastisite indekslerinin bir fonksiyonudur. Toprakların grup indeksleri sıfır ile yirmi arasında değerler almaktadır. Grup indeksi formülü:

$$\text{Grup indeksi (GI)} = 0,2 a + 0,005 ac + 0,01 bd$$

Burada:

- a: 200 nolu standart elekten geçen yüzde değerin 35 den büyük, 75 den küçük olan kısmıdır. Bu nedenle 0 ile 40 arasında değerler almaktadır. Buradan anlaşılaceği gibi 200 nolu standart elekten geçen kısmı yüzde 35 den az olan topraklar için $a=0$ ve yüzde 75 den fazla olan topraklar için de $a=40$ dir. Diğer bir ifade ile 200 nolu standart elekten yüzde 75 inden fazlası geçen topraklar için de bu yüzde değeri 75 olarak alınır.
- b: 200 nolu standart elekten geçen yüzde değerin 15 den büyük, 55 den küçük olan kısmıdır. Bu nedenle 0 ile 40 arasında değerler almaktadır. Bundan dolayı 200 nolu standart elekten geçen kısmı yüzde 15 den az olan topraklar için $b=0$ ve yüzde 55 den fazla olan topraklar için de $b=40$ dir. Yani 200 nolu standart elekten yüzde 55 inden fazlası geçen topraklar için de bu yüzde değeri 55 olarak alınır.
- c: Likid limit değerinin 40 dan fazla ve 60 dan küçük olan kısmıdır. Bu nedenle 0 ile 20 arasında değerler almaktadır. Bundan dolayı likid limiti 40 dan az olan topraklar için $c=0$ ve 60 dan büyük olan topraklar için de $c=20$ dir. Diğer bir deyişle likid limiti 60 u aşan topraklar için de bu yüzde değeri 60 olarak alınır.
- d: Plastisite indeksi değerinin 10 dan büyük ve 30 dan küçük olan kısmıdır. Bu nedenle 0 ile 20 arasında değerler almaktadır. Bundan dolayı plastisite indeksi 10 dan küçük olan topraklar için $d=0$ ve 30 dan büyük olan topraklar için de $d=20$ dir. Diğer bir ifade ile plastisite indeksi 30 u aşan topraklar için de bu yüzde değeri 30 olarak alınmaktadır.

Grup indeksini, yukarıda verilen ve açıklaması yapılmış bulunan formül yerine, bu maksat için hazırlanmış grafikler yardımıyla sap- tamak mümkündür (Resim 16). Bunun için önce birinci grafikte apsis ekseni üzerinde 200 nolu standart elekten geçen yüzde miktarı işaretle-



Resim 16. Grup indeksi grafikleri

Fig. 16. The group index graphs

nir ve bu noktadan çıkışan dikin örneğe ait likid limit değerine tekabül eden doğruluğu kestiği noktanın ordinatı okunur. Grafikte de görüldüğü gibi, burada 200 nolu standart elekten geçen miktar yüzde 35 in altında olduğu takdirde 35, yüzde 75 in üzerinde olduğu takdirde 75 olarak alınmaktadır. Aynı biçimde ikinci grafikte apsis ekseni üzerinde 200 nolu standart elekten geçen yüzde miktarı işaretlenir ve bu noktadan çıkışan dikin, örneğe ait plastisite indeksi değerine tekabül eden doğruluğu kestiği noktanın ordinatı okunur. Burada da 200 nolu standart elekten geçen miktar yüzde 15 in altında olduğu takdirde bu değer 15 ve 55 in üzerinde bulunduğu takdirde ise 55 olarak alınmaktadır.

2. Handüzü Bölgesi Orman Yolları Taban Topraklarının Grup İndeksleri

Handüzü bölgesi orman yolları taban topraklarının grup indeksleri yukarıda açıklanan biçimde empirik formüle dayanarak her örnek için ayrı ayrı hesaplanmış ve daha önce örneği verilmiş bulunan taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formuna (Form 4) kaydedilmişlerdir (Tablo IV). Her yol güzergâhi boyunca zeminde yer alan topraklar, grup indeksi bakımından pek tabii olarak değişiklikler gösterecektir. Daha önce de açıklandığı gibi, kaya ve saf halde kum ve çakıl olarak ayırt edilmiş bulunan kesimlerin grup indeksleri sıfır olarak kabul edilmiştir.

3. Handüzü Bölgesi Orman Yolları Taban Topraklarının Yol İnşası Yönünden Sınıflandırılması

Daha önce açıklanmış olduğu gibi, araziden alınmış bulunan toprak örnekleri toprak laboratuvarına¹⁾ getirilerek burada bunların sınıflandırmasında standart yöntemler uygulanmıştır. Yani her örneğin elek analizi yapılmış, likid limit, plastik limit ve plastisite indeksi ve bunlara dayanarak da grup indeksi ve sınıfı saptanmış bulunmaktadır. Saptanmış bulunan bu toprak sınıfları, taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formuna (Form 4) kaydedilmişlerdir. Formda, her güzergâha ait toplu sonuçlar birarada görülmektedir (Tablo IV).

V. TOPRAKLARIN RUTUBET - YOĞUNLUK İLİŞKİLERİ

Bilindiği gibi toprakların goğu suyu emdiklerinde hacimleri de büyümektedir. İyi bir temel zemini ve temel tabakası olmaya uygun özelikte topraklar, su emmeleri halinde çok az kabarırlar. Bu nedenle bütün toprak işlerinde zeminin sıkıştırılması büyük önem taşımaktadır. Yol

¹⁾ Karayolları 15. Bölge Müdürlüğü Toprak Laboratuvarı, Kastamonu.

inşaatında arzu edilen sonucun elde edilebilmesi için sırasıyla gerek tabanın ve gerekse alt temel, temel tabakası ve yol üstünün mümkün olduğu kadar fazla sıkışık (kompakt) bir kitle haline getirilmesi gerekmektedir. Toprakların yoğunluğu arttıkça yük taşıma kabiliyetleri de artmaktadır. Belli bir malzeme ile inşa edilen bir yol, eğer bu malzeme doğru ve uygun bir biçimde sıkıştırılmış ise, çok iyi sonuçlar verebilmektedir. Aksine olarak, eğer bir malzeme ya da toprak doğru bir biçimde ve yeter derecede sıkıştırılmayacak olursa, özellikle boşlukların su ile dolması halinde bu yolun tamamen elden çıkışmasına neden olabilemektedir.

Sıkışma kitlenin özgül ağırlığı ile ölçülmektedir. Sıkışmanın nedeni hakkında bilinenler henüz çok az olmakla beraber, bu olayda suyun çok önemli bir rol oynadığı kesin olarak anlaşılmış bulunmaktadır. Kuru bir toprak örneğine ilâve edilen su, yağılanma nedeniyle sıkışmayı kolaylaştırmaktadır. Ancak belli bir miktarдан sonra, su artık toprağın ince danelerle dolabilecek boşluklarını da işgal ettiği için, sıkıştırmanın devamı halinde bunun yoğunluğunda bir artış sağlanamayacaktır. Bu nedenle toprağın yoğunluğunu en yüksek değere ulaştıran ve sıkışmayı sağlayan rutubet miktarı için bir optimum değer mevcut bulunmaktadır. Tatbikatta bir toprağı en yüksek yoğunluğu kazanacak biçimde sıkıştırılmak için buna verilmesi gereken su miktarının saptanması bu bakımından büyük önem taşımaktadır.

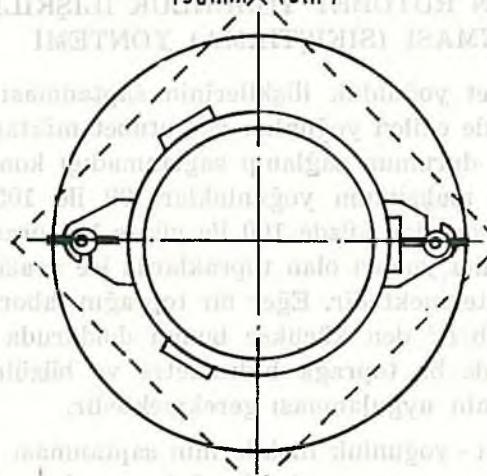
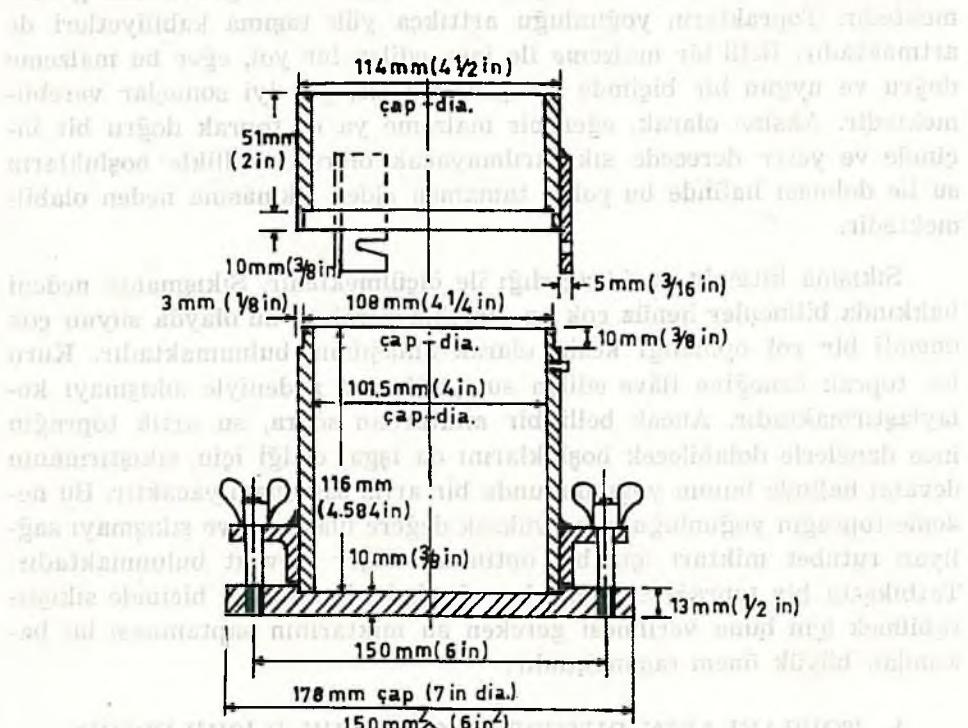
A. TOPRAKLARIN RUTUBET YOĞUNLUK İLİŞKİLERİNİN SAPTANMASI (SIKİŞTIRMA) YÖNTEMİ

Toprakların rutubet yoğunluk ilişkilerinin saptanması yönteminin uygulanması sonucu elde edilen yoğunluk ve rutubet miktarlarına bakılarak arazide fiilen bu durumun sağlanıp sağlanmadığı kontrol edilebilmektedir. Laboratuvar maksimum yoğunlukları $90 \text{ ile } 105 \text{ lb/ft}^3$ arasında olan topraklarda arazide yüzde 100 ile yüzde 105 oranında bir sıkışma, 105 lb/ft^3 ve daha yukarı olan topraklarda ise arazide yüzde 95 oranında bir sıkışma istenmektedir. Eğer bir toprağın laboratuvar maksimum yoğunluğu 90 lb/ft^3 den küçükse bunun dolduruda kullanılması tehlikelidir. Bu takdirde bu toprağa hidrometre ve büzülme limitinin saptanması yöntemlerinin uygulanması gerekmektedir.

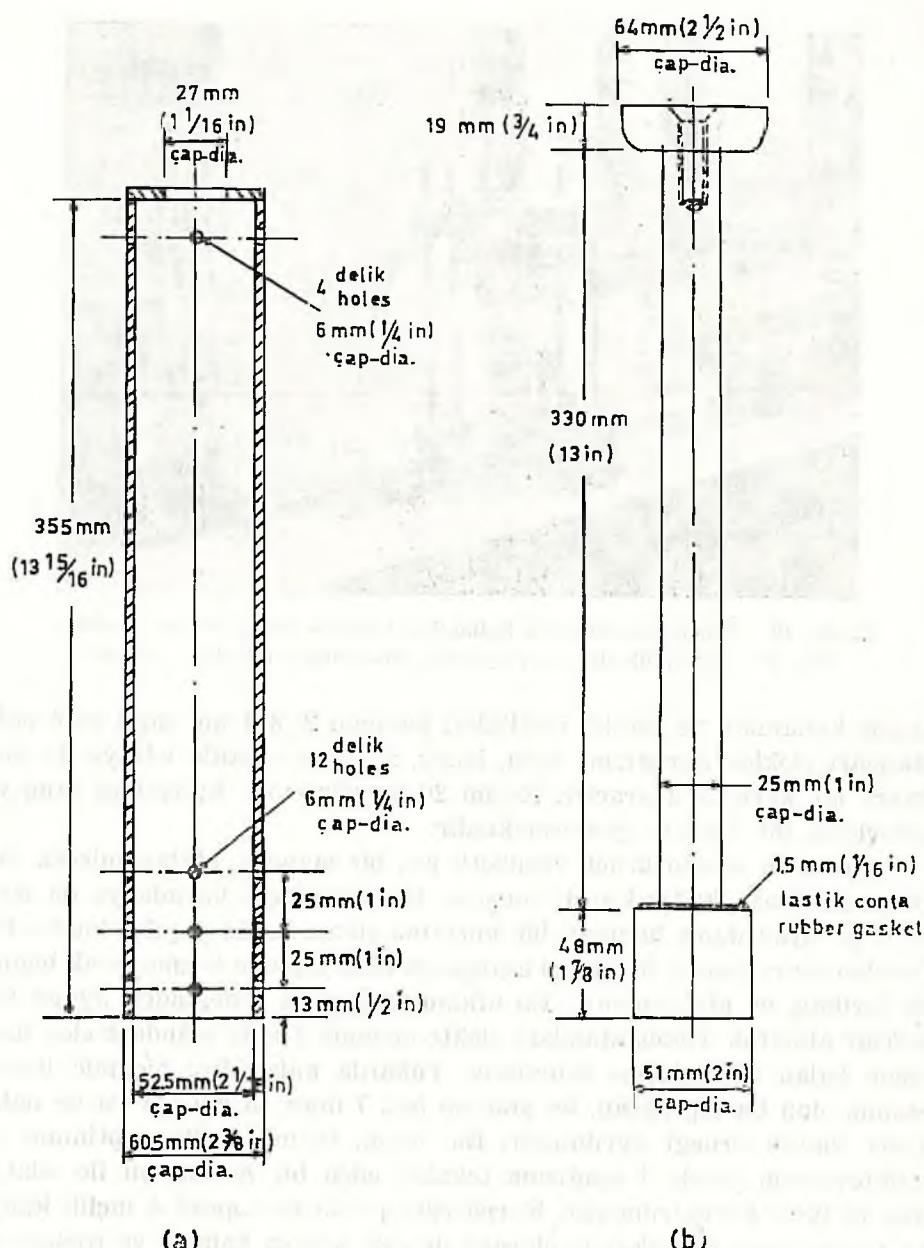
Toprakların rutubet - yoğunluk ilişkilerinin saptanması (sıkıştırma) yönteminde kullanılan araç ve gereçler aşağıda sırayla açıklanmıştır:

Dört inçlik standart kalıp (Resim 17), $5,5$ libre ağırlığında tokmak ve bunun klavuzu (Resim 18), örnek çıkarıcı (Resim 19), en az 25 lb kapasite

de ve 0,1 grama kadar tartan bir terazi, rutubet örneklerini kurutmak için ısisı termostatla kontrol altında tutulabilen 110°C de çalışan bir kuruyma fırını, 12 inç uzunluğunda bir ağızı bilenmiş çelik bir cetvel, yön-

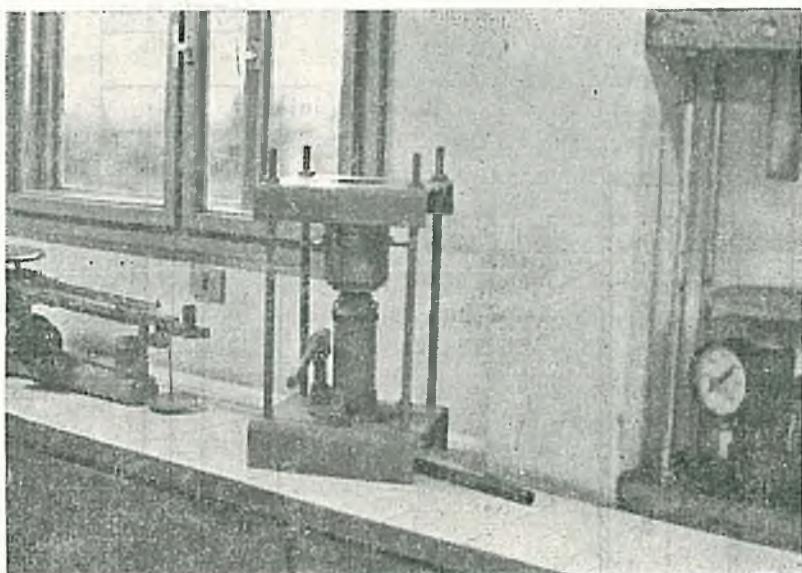


Resim 17. Standart kalıp
Fig. 17. Standard mould



Resim 18. Toltmak (b). ve kılavuz (a)

Fig. 18. Rammer (b) and its guide (a)



Resim 19. Örnek çıkartmakta kullanılan hidrolik kriko (Foto : Aykut)
Fig. 19. Hydraulic jack for ejecting the sample (Photo : Aykut)

temde kullanılan ve gerekli özellikleri bulunan 2, 3/4 inç çaplı ve 4 nolu standart elekler, karıştırma kabı, kaşık, mala ve spatula v.b. ya da mekanik bir karıştırıcı araçtır. Resim 20 bu yöntemde kullanılan araç ve gereğlerin bir kısmını göstermektedir.

Araziden alınan örnek rutubetli ise, bir malayla uylanabilecek duruma gelinceye kadar kurutulmuştur. Kurutma açık havada ya da ıısı 60°C ye ayarlanmış bulunan bir kurutma cihazı ile de yapılmaktadır. Bundan sonra toprak örnekleri agreganın esas yapısını bozmayacak biçimde kırılmış ve uylanmıştır. Bu uylanmış toprak örneğinden uygun bir miktar alınarak 4 nolu standart elekte elenmiş 4 nolu standart elek üzerinde kalan iri malzeme atılmıştır. Yukarda anlatıldığı biçimde hazırlanmış olan bu topraktan, bu yöntem için 7 libre (3,200 kg) ya da daha fazla toprak örneği ayrılmıştır. Bu örnek, tahmin edilen optimum su muhtevasının yüzde 4 aşağısına tekabül eden bir miktar su ile ıslatılmış ve iyice karıştırılmıştır. Karıştırılmış olan bu toprak 4 inçlik kalıpta (yaka kısmı da takılmış olarak) üç eşit tabaka halinde ve toplam sıkıştırılmış derinliği 5 inç olacak biçimde sıkıştırılarak biçimlendirilmiştir. Her tabaka 12 inç yükseklikten serbest olarak düşen tokmakla ve üniform olarak dağıtılan 25 vuruşla sıkıştırılmıştır. Ancak bu 12 inç yükseklik, toprak örneğinin sıkıştırılmış her bir tabakasının üst yüzey seviyesinden



Resim. 20. Toprakların rutubet - yoğunluk ilişkilerinin saptanması yönteminde kullanılan araç ve gereçler (Foto : Aykut)

Fig. 20. Devices and tools used for determination of the moisture content and density relation (Photo : Aykut)

itibaren alınmış ve daima kontrol altında tutulmuştur. Sıkıştırma işleminden sonra kalının ilâve yaka kısmı çıkarılmış ve itinalı bir biçimde gelik cetvel ile, kalının üst kenarı tesviye yüzeyi olarak kullanılarak, sıkıştırılmış toprak düzeltilmiş ve sonra tartılmıştır. Sıkıştırılmış örnek ağırlığı + kalıp ağırlığından, kalıp ağırlığı çıkarılarak elde edilen yaş örnek ağırlığı 0,06615 gibi bir katsayı ile çarpılarak sıkıştırılmış örnekin lb/ft^3 olarak yaş yoğunluğu saptanmıştır. Bundan sonra sıkıştırılmış toprak örnek özel bir kriko yardımıyla çıkarılmış ve düşey olarak ortasından kesilmiştir. Rutubet muhtevasının saptanması için kesilen bu parça yüzeylerinin birinden önce örnek alınıp derhal tartılmış, sonra bu örnek 110°C lik bir fırında sabit bir ağırlığa gelene kadar kurutulmuştur. Kullanılan bu yöntemde rutubet ihtiwa eden toprak örnek 100 gramdan az olmamıştır. Bu safhadan sonra, malzemenin kalan kısmı 4 nolu standart elekten geçecek duruma gelinceye kadar uflatılmış ve her defasında toprak örnekinin rutubet muhtevasını yeter derecede artıracak kadar su (% 1 - 3) ilave edilmiş ve yukarıda açıklanmış bulunan yöntemle ilgili deney en az 3 - 5 defa tekrar edilmiştir. Bu tekrar yapılrken, rutubet miktarı arttıkça yoğunluk da artmış, fakat belli bir rutu-

bet oranından sonra da yoğunluk düşmeye başlamıştır. İşte bu anda yani yoğunluğunun düşmeye başlamasından itibaren deneye son verilmiştir. Rutubet miktarları ile her rutubet miktarına tekabül eden yoğunluklara dayanılarak bir eğri çizilmiştir. Genellikle düzgün bir parabol biçiminde olan ve yüzde rutubet muhtevasıyla kuru yoğunluk arasındaki ilişkiye veren bu eğrinin tepe ya da maksimum noktasına tekabül eden rutubet muhtevasına, sıkıştırılmış toprak örneğinin *optimum rutubet muhtevası* ve aynı sıkıştırma koşullarında toprak örneğinin optimum rutubet muhtevasına tekabül eden lb/ft^3 cinsinden yoğunluğuna da *maksimum kuru yoğunluk* denmektedir. Toprakların rutubet - yoğunluk ilişkilerinin saptanması yöntemiyle ilgili olarak ve örneği verilmiş bulunan kuru yoğunluk ile rutubet muhtevası arasındaki ilişkinin saptanması formunda (Form 6) da görüldüğü biçimde kuru yoğunluk ve rutubet muhtevası saptanmış bulunmaktadır.

B. HANDÜZÜ BÖLGESİ ORMAN YOLLARI TABAN TOPRAKLARININ RUTUBET YOĞUNLUK İLİŞKİLERİ

Handüzü bölgesi orman yolları taban topraklarının rutubet - yoğunluk ilişkileri, daha önce açıklandığı biçimde saptanmış bulunmaktadır. Bunun sonucu her yol güzergâhi üzerinde tesbit edilmiş bulunan kesimlerden alınmış toprak örneklerinin kuru yoğunluk ve rutubet muhtevaları saptanmış ve bu saptanan değerlere dayanarak her örnek için kuru yoğunluk ile rutubet muhtevası arasındaki ilişkiye veren eğriler (sıkıştırma eğrisi) ayrı ayrı çizilmiş bulunmaktadır. Çizilmiş bulunan bu eğriler yardımıyla her örneğin maksimum kuru yoğunlukları ve optimum rutubet muhtevaları saptanmış olup bu değerler de taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formunda (Form 4) yer almış bulunmaktadır (Tablo IV).

VI. ÜST YAPI KALINLIĞININ SAPTANMASI YÖNTEMLERİ

Yollarda üst yapı kalınlıklarının ne olması gerekiği problemi, yol mühendislerini öteden beri meşgul etmiş ve bu maksatla çeşitli yöntemler geliştirilmiş bulunmaktadır. Aynı konu orman yolları için de büyük bir önem taşımakta, hangi koşullarda, ne kadar kalınlıkta üst yapı tesisili ya da tatbikatta kullanılan ifadesi ile hangi kalınlıkta stabilize malzeme serilmesinin uygun olacağının bilinmesi, ekonomi ve nakliyat teknigi bakımından gerekli olmaktadır. Kuşkusuz her seyden önce inşa edilen bir orman yoluna serilecek üst yapı malzemesi kalınlığının, o yol

KURU YOĞUNLUK İLE RUTUBET MUHTEVASI ARASINDAKİ İLİŞKİİN SAPTANMASI
(SİKİŞTİRME YÖNTEMİ)

DETERMINATION OF DRY DENSITY AND MOISTURE CONTENT RELATION
(COMPACTION METHOD)

Örnek No
Sample NoDeney No
Test NoDeneyi yapan
OperatorYol kod no
Road code NoTarih
Date

YOĞUNLUĞUN SAPTANMASI
DETERMINATION OF DENSITY

Saptama sayısı Determination No	1	2	3	4	5
a) Kalıp + sıkıştırılmış örnök ağırlığı Wt. of mould+ compacted specimen gr					
b) Kalıp ağırlığı Wt. of mould gr					
c) Sıkıştırılmış örnök ağırlığı Wt. of compacted specimen gr					
d) Yağ yoğantuk Wet density $\frac{t\text{b}}{\text{ft}^3}$ $(k=633)$ 1900	$t\text{b}/\text{ft}^3$ 1900				
e) Kuru yoğantuk Dry density $d = \frac{100}{k}$ $100+k$	$t\text{b}/\text{ft}^3$ $100+k$				

RUTUBETİN SAPTANMASI
DETERMINATION OF MOISTURE CONTENT

Saptama sayısı Determination No	1	2	3	4	5
Kap No Container No					
f) Kap + yağ örnök ağırlığı Wt. of container + wet specimen gr					
g) Kap + kuru örnök ağırlığı Wt. of container + dry specimen gr					
h) Rutubet Wt. of moisture gr	$(f-g)$	gr			
i) Kap ağırlığı Wt. of container gr		gr			
j) Kuru örnök ağırlığı Wt. of dry specimen gr	$(g-i)$	gr			
k) Rutubet Moisture content $\frac{(h-i)}{i} \times 100$ %					

Form 6. Kuru yoğunluk ile rutubet muhtevası arasındaki ilişkinin saptanması formu
 Form 6. A form of determination of dry density and moisture content relation

üzerinde nakliyat yapılacak periyod boyunca bu maksadı sağlıyabilecek değerde olması ancak bu miktarın da çok üzerinde bulunmaması en doğru çözüm biçimini olacaktır. İşte bu nedenledir ki çeşitli koşullar altında inşa edilen orman yolları için en uygun üst yapı kalınlıklarını saptamak gerekmektedir. Bu maksatla karayolu inşaatı için geliştirilmiş bulunan ve fakat uygulama olanakları bakımından orman yolları için de en uygun yöntemi seçmek gerekmektedir.

Bugün üst yapı kalınlığını saptamak için eelliye yakın yöntem geliştirilmiştir. Bunlar genel olarak dört grupta sınıflandırılabilir. Bu dört gruptan ikisi tamamiyle amprik, bir tanesi yarı amprik ve sonuncu grup da teorik yöntemleri kapsamaktadır. Bu yöntemlerin birbirleriyle çok az müşterek yanları bulunmaktadır. Ancak her koşulda bu kalınlık, nisbi taşıma gücüne ve alt yapı ya da tabanın diğer karakteristiklerine dayanmaktadır. Bu grulardan birinci grubu dahil bulunan amprik yöntemlerden grup indeksi yöntemi sadeliği ve tatbik kolaylığı nedeniyle bugün köy ve il yolları yapımında uygulanmaktadır. Teknik özellikler bakımından birbirine yakınlığı dolayısıyla, orman yolları yapımında da bu yöntemden yararlanmak mümkündür. Ayrıca bu yöntemi memleketimiz Devlet Karayolları Teşkilâti da yllarca ve başarıyla uygulamış bulunmaktadır.

A. GRUP İNDEKSİ YÖNTEMİ

Daha önce de açıklanıldığı gibi, bugün üst yapı kalınlıklarının saptanması genellikle amprik yöntemlerle yapılmaktadır. Bu yöntemler esas itibariyle daha önce yapılmış bulunan yolların etüdü ile deneme yollarında yapılan araştırmaların sonucunda ortaya çıkarılmıştır. Sadeliği ve tatbik kolaylığı nedeniyle bugün köy ve il yollarının üst yapı kalınlıklarının saptanmasında grup indeksi yönteminden yararlanılmaktadır.

Bu yönteme göre yol üzerine serilecek malzeme ya da getirilecek üst yapı kalınlığının hesabında iki ayrı done deneden yararlanılmaktadır. Bunlardan birincisi taban toprağının ya da temel zemininin grup indeksi, ikinci done ise günlük ortalama trafik sayısı ya da yoğunluğuudur. Bilindiği gibi grup indeksi amprik bir sabitedir ve bu sabite bir formül yardımıyla hesap edilmektedir. Taban toprakları grup indeksi adı altında 21 grupta toplanmakta ve değerleri 0 ile 20 arasında değişmekte ve bu değerler yükseldikçe taban toprağının yol inşaatı yönünden olan özellikleri de bozulmaktadır.

Daha önce de verilip açıklandığı gibi grup indeksi formülünde toprağın 200 nolu standart elekten geçen miktarı ile likid limit ve plastisite indeksi değerlerinden yararlanılmaktadır.

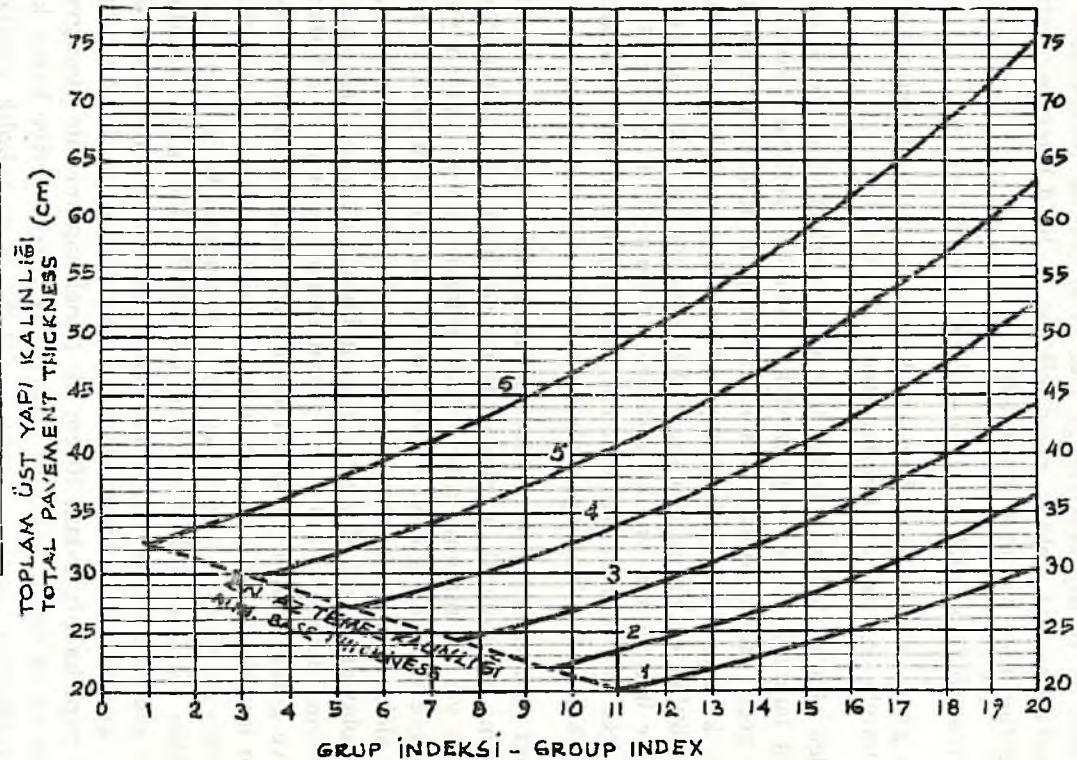
$$\text{Grup indeksi (GI)} = 0,2 a + 0,005 ac + 0,01 bd \text{ dir.}$$

Ayrıca grup indeksi daha önce verilmiş ve açıklanmış bulunan grafikler yardımıyla da hesap edilebilmektedir (Resim 16).

Araziden alınmış bulunan taban toprağı örnekleri için laboratuvara elde edilmiş bulunan değerler yukarıdaki formülde yerlerine konulduğu zaman, adı geçen taban toprağı örnekleri için grup indeksi değerleri bulunmuş olmaktadır. Bu değerlerden yararlanmak suretiyle de bu taban toprağının günlük ortalama toplam trafik sayısına göre kaç santimetre kalınlıkta bir üst yapıya ya da stabilize kaplamaya ihtiyaç gösterdiği bu maksat için hazırlanmış bulunan üst yapı kalınlıklarını veren grafikten (Resim 21) kolaylıkla saptanabilmektedir.

Bilindiği gibi taban toprağı üzerine alt temel, temel ve temel kaplama (kaplama altı) olarak üç cins malzeme serilmektedir. Bunlardan temel kaplama ya da kaplama altı olarak adlandırılan ve orman yolları için bir aşınma tabakası görevi yapan tabaka 10 cm kalınlıkta ve tamamı 1 inçlik elekten geçen konkásör malzemesi ile yani kırma taşıla yapılmaktadır. Dolayısıyla kalınlık grafiğinden bulunan toplam üst yapı kalınlığından temel kaplama kalınlığı çıkarıldıkten sonra geriye kalan kısım temel ve gerekli görüluyorsa alt temele ayrılmış olmaktadır. Yollar da üst yapı inşaatında alt temel kalınlığı zeminin ya da tabanın cinsine temel kalınlığı ise trafik sıklığına ya da yoğunluğuna bağlı bulunmaktadır. Gerçekten üst yapı kalınlık grafiğinin tettikinden de kolaylıkla anlaşılabilecegi gibi her trafik yoğunluk grubu için en az temel kalınlıkları bu grafikte gösterilmiş bulunmaktadır. Sonuç olarak gafikten okunacak toplam üst yapı kalınlığından, 10 cm lik temel kaplama ile yine grafikten alınacak en az temel kalınlığı çıkarılacak olursa geriye kalan kısım alt temel kalınlığını vermiş olacaktır. Yol üst yapı kalınlık grafiğinde apsis ekseni üzerinde zeminin ya da taban toprağının grup indeksi değerleri ordinat ekseni üzerinde ise temel zemini ya da yol tabanı üzerine yapılması gereken üst yapı kalınlıkları gösterilmiştir (Resim 21). Grafikte sırasıyla 18000 ve 24000 librelilik (8163 ve 10884 kg) aks yükleri ve değişik günlük ortalama kamyon (ve otobüs) trafik yoğunluğu için altı eğri verilmiş bulunmaktadır. Bu eğrilerden her birisinin hangi trafik yoğunluğu ve aks yükü için olduğu, grafiğin sol tarafındaki cetvelde gösterilmiştir. Her eğri için yani çeşitli aks yükleri ve trafik yoğun-

GÜNLÜK ORTALAMA TRAFİK SAYISI AVERAGE DAILY TRAFFIC INTENSITY			
İKİ AKSLI TIR - TWO-AXLE TRUCK			
EGERİ No.	AKS YÜKÜ AXLE LOAD		
	18 000 lb 8163 kg	24 000 lb 10884 kg	
1	50 VE DAHÀ AZ-CR LESS	—	
2	50-125	50 VE DAHA DA OR LESS	
3	125-275	50-125	
4	275-750	125-275	
5	750 VE DAHÀ FAZLA-OR MORE	275-750	
6	—	750 VE DAHA FAZLA-OR MORE	



Resim 21. Üst yapı kalınlıklarını saptamakta kullanılan grafik
Fig. 21. A graph used for determination of pavement thicknesses

lukları için uygulanabilecek en az temel kalınlıkları eğrilerin sol taraf-taki sonlarını birleştiren kesik bir çizgiyle sınırlanmıştır.

Bütün bu açıklamalardan kolaylıkla anlasılabilcegi gibi, yol tabanı üzerine getirilecek üst yapı kalınlığı, taban yoğunluğunun ya da zeminin grup indeksi değerine göre saptanmaktadır. Aynı trafik yükü altında grup indeksi yüksek olan taban topraklarında ya da zeminlerde daha kalın, grup indeksi küçük olanlarda ise daha ince bir stabilize malzeme tabakasına ya da üst yapıya gerek bulunmakadır.

B. HANDÜZÜ BÖLGESİ ORMAN YOLLARININ ÜST YAPI KALINLIKLARI

Handüzü bölgesi orman yollarında her örneğin temsil ettiği çeşitli kesimlere ait grup indeksi değerleri hesaplanmış ve bu değerler taban topraklarıyla ilgili deney sonuçları formunda topluca gösterilmiştir (Tablo IV). Hesaplanmış bulunan grup indeksi değerleri, yukarıda açıklanan grup indeksi yöntemine uygulanarak yol güzergâhlarının değişik kesimlerine ait üst yapı kalınlıkları saptanmış ve bu kalınlıklar örnek nolarına göre bir tablo halinde verilmiş bulunmaktadır (Tablo V). Handüzü bölgesinde yapılan incelemeler sonunda, bu bölgenin yollarında mevcut trafik yoğunluğu günde 50 ve daha aşağı sayıda kamyon olmak üzere saptanmış ve üst yapı kalınlıklarının hesabında üst yapı kalınlık grafiğindeki trafik yoğunluğu eğrilerinden 1 nolu eğri kullanılmıştır.

DÖRDUNCÜ BÖLÜM

ÜST YAPI TIPLERİ VE YOL İNŞAATININ PLANLANMASI

I. ORMAN YOLLARINDA UYGULANABİLECEK ÜST YAPI TIPLERİ

Daha önce de açıklandığı gibi, orman yollarında günlük ortalama ve yıllık toplam trafik sayısının az olması nedeniyle bu yollarda daha çok bazi hafif tip kaplamlar söz konusu olmaktadır.

Orman yollarında üst yapı tiplerini iki grupta toplamak mümkündür.

— Birinci grup : Temel zemininin basit bir biçimde ıslah etmek suretiyle inşa edilen yollar olup, tozla mücadele için yapılacak yağlama

stabilizasyonu ve kalsiyum klorür ile muamele gibi tedbirlerle, zemine çimento karıştırmak suretiyle meydana getirilen üst yapı tipleri,

— İkinci grup : Alelade kil - kum, çakıl ve kırma taş kaplamaları olup bu gruba giren yollarda sıkıştırma trafikle ve silindirler yardımıyla sağlanabilmektedir.

Trafiğe dayanıklı bir aşınma tabakası elde edebilmek için uygulanın yöntemler üç esas grupta toplanmış bulunmaktadır.

— İki ya da daha fazla sayıdaki zemin toprağını karıştırmak suretiyle maksada uygun bir karışım elde etmek,

— Zemin toprağını bitümle ya da başka bir bağlayıcı ile muamele etmek suretiyle hem daneciklerin birbirine bağlanması ve hem de boşlukların doldurulması sağlanarak, böylece suyun nüfuzuna karşı dayanıklı bir yüzey elde etmek,

— Kumlu ya da gevşek zeminlerin portland çimentosu ile stabilize edilmesi ya da sertleştirilmesiyle dış etkilere dayanıklı bir yol inşa etmek.

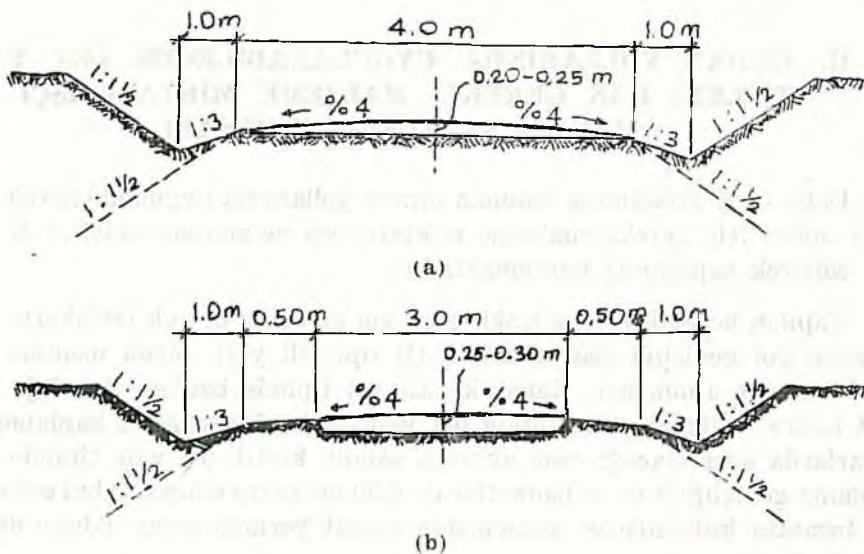
Orman yolları için en çok söz konusu olabilecek üst yapı tipleri de aşağıda sıra ile verilmiştir.

A. KUM - KİL VE TOPSOİL YOLLAR

Kum - kil ve topsoil yollar dış görünüşleri ve fiziki özellikleri bakımından birbirinin aynıdır. Her iki yol üst yapı tipi de belli oranda karışmış kil ve kumdan meydana gelmektedir. Eğer karışımı teşkil eden unsurlar daha önce saptanmış olan oranlarda yol zemini üzerinde karıştırılarak seriliyorsa buna kum - kil yol adı verilir. Buna karşılık inşa edilen yoluun civarındaki arazinin üst toprak tabakası uygun karışımında olur ve bu malzeme getirilerek yol üzerine serilirse bu tip yollar da topsoil yol adını alırlar. Bu tip yollarda kanat kesitli ve sandık kesitli kaplama biçimleri söz konusudur (Resim 22 a, b).

B. ÇAKIL YOLLAR

Çakıl yollar, tabii ya da konkásörde kırılarak elde edilen suni çakıl ya da kırma taşla inşa edilirler. Genel olarak tabii çakıl temin edilmesi mümkün olan hallerde bu tip inşaat ekonomik olmaktadır. Tabii malzeme ocaklarından elde edilen çakıllar çok iri olduğu takdirde elene-rek ya da kırılarak çok ince olduğu takdirde ise başka bir malzeme ile



Resim 22 a. Kanat kesitli bir yol
b. Sandık kesitli bir yol

Fig. 22 a. A feather - edge section road
b. A trench section road

karıştırılarak kullanılabilir. Diğer taraftan temiz çakilda bağlanması iyi olmayacağı için karışım az miktarda kil ve balçık ihtiyacı etmelidir.

C. STABİLİZE TOPRAK YOLLAR

Çakıl yollarda trafik yoğunluğu fazlalaştıkça, daha sık tesviye edilmesi gereği ortaya çıkmaktadır. Fakat aynı malzemeye kil ve kalsiyum klorür ilave edilmesi suretiyle yol sathının daha iyi bir biçimde stabilizasyonu sağlanabilmektedir. Stabilize edilmiş yol sathi iri ve ince agregat bağılıyıcı özelliğe haiz malzeme ve kalsiyum klorürüün uygun oranlarda karıştırılması suretiyle elde edilir ve bu satih her türlü hava koşullarında en yüksek stabiliteyi sağlar.

D. TABANIN YA DA TABİİ TEMEL ZEMİNİNİN TAKVİYESİ

Bazan trafik yoğunluğu çok az olan yollarda bir kaplama ya da üst yapı inşasına lüzum kalmadan, vasıtaları doğrudan doğruya tabii temel zemini üzerinden geçirmek kabildir. Fakat trafik tesiriyle satıhta malzeme kaybı çukurluklar ve iz teşekkülü gibi bozuklukların meydana gelmesine engel olmak için bunların takviye edilmesi gerekmektedir. Bu takviye biçimleri bitümle muamele, çakilla takviyeli yağlama ve Road Packer (RRP) ile muamele gibi biçimlerdir.

II. ORMAN YOLLARINDA UYGULANABILECEK ÜST YAPI TIPLERİ İÇİN GEREKLİ MALZEME MIKTARI, İŞÇİ VE MAKİNA SAATLERİNİN HESABI

Daha önce açıklanmış bulunan orman yollarında uygulanabilecek üst yapı tipleri için gerekli malzeme miktarı, işçi ve makine saatleri de hesap edilerek saptanmış bulunmaktadır.

Yapılan hesaplara esas teşkil eden yol genişliği olarak tatbikatta uygulanan yol genişliği olan 4 metre (B tipi tali yol), birim uzunluk ise bir kilometre alınmıştır. Kanat kesitli yol tipinde banket olmadığı için dört metre genişliğin tamamının üst yapıyla kaplanacağı ve kaplamadan kenarlarda sıfır olacağı esas alınmış, sandık kesitli üst yapı tipinde ise, kaplama genişliği 3 m ve banketler de 0.50 er metre olarak kabul edilmişdir. İnşaatta kullanılacak malzemenin inşaat yerinde hazır olduğu düşünülmüştür.

Sıkıştırmanın orman yolları inşaatında da gerekli olduğu düşünülecek bunun silindirle yapılması önerilmiştir. Sıkıştırmada 8 - 10 tonluk tandem silindir, 3 - 4 tonluk Karayollarınca imal edilen vibrasyonlu silindirlerin kullanılması uygun görülmüştür.

Sıkıştırmada kullanılacak su miktarının saptanmasında esas olan maksimum kuru yoğunluğu sağlayacak rutubet miktarı, kullanılacak malzemenin ağırlık olarak yüzde 7 si oranında alınmıştır.

Bilindiği gibi, stabilize malzemelerin sıkıştırılmasında esas alınacak maksimum kuru yoğunluğun hesabı ayrı bir biçimde bir formülden yararlanarak çizilen bir eğri yardımıyla yapılmaktadır.

Bu esaslar içinde çeşitli üst yapı tiplerine ait gerekli malzeme miktarı, işçi ve makine saatleri hesaplanmış ve bir tablo halinde verilmiş bulunmaktadır (Tablo VI).

III. ORMAN YOLLARI İNŞAATININ İKLİM FAKTORLERİ AÇISINDAN PLANLANMASI

Daha önce de açıklandığı gibi toprağın su muhtevasının, kohezif toprakların taşıma güçlerine ve mukavemetlerine olan büyük etkisi nedeniyle, yol inşaatında hava koşulları büyük önem taşımaktadır. Bu durum hem yol inşaatı çalışmalarında ve hem de üst yapı inşaatında önemlidir.

Yol inşaatında toprak işlerinde yağışça zengin bir iklim, bir taraftan kazma gücünü azaltır, alet ve makinaların faydalı olmayan sürelerini uzatır ve malzemenin ziyan olmasına neden olur. Diğer taraftan hareketli toprak kitlelerinin yüksek miktarda su ihtiva etmesine ve bu nedenle dolduru kitlelerinin belirgin bir biçimde dirençlerinin azalmasına, kayma ve kopmalara sebep olur. Dolduru kitlelerinde, zaten zor olan sıkıştırma işlemi, olanaksızlaşır.

Kural olarak doldurulardan oluşan taşıyıcı tabakaların yapımında da hava koşulları önemli rol oynar. Burada dolduru malzemesinin inşaat alanına taşınması büyük bir problem olur. Çünkü alt yapı ya da taban bu sırada büyük bir yüze maruz kahr. Kuru hava koşulları alt yapının daha yüksek bir taşıma gücünü sağlamaşını ve daha az malzeme kullanılmasını ve mevcut yolların daha az zarar görmesini sağlar.

Yol inşaatında hava koşulları zorluklarının, inşaatın, hava koşulları itibariyle uygun olan periyodlara aktarılmasıyla karşılanması olagandır. Bu nedenle, daha önceki hava koşulları seyrinin ve genel olarak toprak rutubetinin çok ya da az olması olasılığı ile mevsimlerin yol inşaatında toprak işlerinde ya da sıkıştırma işleminin planlanması gözönüne alınması gerekmektedir. «Bir inşaat yerindeki işlerin doğru olarak organize edilebilmesi için yağışların dağılımının bilinmesi zorunlu olmaktadır». Ancak bazı mintikalarda hava koşullarının normal gidişi, kesin olarak sınırlanan uygun hava koşulları periyodlarına ayrılamaz ya da uygun periyodlar kesin olarak tanımlanamaz. Sadece yağış dağılım, çok önemli olmasına rağmen, önumüzdeki sorun için mintikadaki hava koşullarının iyi ya da kötü olduğunu belirten yeterli bir göstergé değildir. Çünkü fazla yaz yağışları, yüksek ıslar ve yüksek buharlaşma gücü yol inşaatı için fazla sakincalı değildir. Bu nedenle hava koşullarının hükümlendirilmesi için önemli iklim faktörlerinin analizlerine gerek vardır. Bu nedenle yol inşaatının iklim faktörleri açısından planlanması konusu incelenerek, Handüzü bölgesinde Temmuz, Ağustos ve Eylül aylarının yol ve üst yapı inşaatı için en uygun aylar olduğu saptanmış, ancak bazı tedbirlerle inşaatın diğer aylara da kaydırılabilceği mümkün görülmüştür.

Hem elverişsiz hava koşullarına karşı mücadele ve hem de uygun hava koşullarından en iyi biçimde istifade edilmesi, her türlü hava değişikliklerine kısa sürede uyabilek, hızla intibak edebilme niteliğinde ve organizasyon yönünden hareketli bir uygulama planını gerektirmektedir. Burada mevcut imkânların sağlanması yanında gerekli alet ve makinaların devamlı olarak çalışmaya hazır durumda bulundurulması da çok önemlidir.

IV. ORMAN YOLLARINDA ÜST YAPI İNSAATI İLE İLGİLİ ÖNERİLER

Orman yollarında üst yapı inşaatını, tam ve tekniğine uygun olarak gerçekleştirebilmek için, öncelikle her Başmüdürlük mintikasında şimdilik birer tane olmak üzere toprak stabilizasyon laboratuvarlarının kurulması gereklidir. Bu laboratuvarlarda bulunması gerekli araç ve gereçler bundan önceki bölümlerde açıklanmıştır. Bu laboratuvarların kuruluşunda Orman Fakültesi Orman İşletme İnşaatı Kürsüsünden ve Karayolları teskilâtından geniş ölçüde yararlanmak mümkündür. Çünkü laboratuvarlarda kullanılan araç ve gereçlerin çoğunu Karayolları teskilatı kendi olanaklarıyla yapmaktadır. Hatta örneklerinden yararlanarak bu araç ve gereçlerin büyük bir kısmını orman teşkilatı da yine ken-di olanaklarıyla yapabilir.

Üst yapı inşaatına başlamadan önce, taban topraklarının etüdleri yapılmalı ve alınan toprak örnekleri bu laboratuvarlarda analiz edilerek incelenmelidir. Bundan başka kullanılacak üst yapı malzemeleri de aynı biçimde etüd edilerek, üst yapı inşaatına uygunlukları saptanmalıdır. Belki ilk görünüşte bu uygulama biraz zor ya da komplike gibi görünürse de, bu etüdlerin yapılmasıyla, yol tabanı üzerine getirilecek üst yapı malzemesinin, uygun miktarda kullanılması sağlanacak, bu da malzeme yönünden büyük bir tasarruf sağlayacaktır ve üst yapı inşaatı için harcanan paralar bosa gitmeyecek ve yerinde kullanılmış olacaktır.

Ana orman yollarının ve önemli yan yolların süratle üst yapıya kavuşturulması gerekmektedir. Bu husus daha önce de açıklandığı gibi özellikle Kayın mintikalarında daha da önem kazanmaktadır. Ana orman yollarında değişik zemin koşulları için kanat kesitli kaplama biçimlerinden bir tanesi, yan yollar için ise tabii temel zemininin takviyesi ile ilgili yöntemlerden bitümle ya da çakilla takviyeli yağlama biçimlerinden biri önerilebilir.

STUDIES ON THE CONSTRUCTION OF FOREST ROAD PAVEMENTS IN KASTAMONU REGION (TURKEY)¹

Dr. Turgay AYKUT²

The annual timber production in forests is increasing steadily in recent years and this volume has to be transported to the sales depots or mills within a short period of time. In order to be able to realize this task we need new and powerful equipments and roads which will fit their requirements.

Most of the existing forest roads in Turkey are earth roads without a base course and surfacing. Besides, in a great extent the drainage structures on these roads are insufficient or even do not exist.

Surfacing with or without a base course is essential for a given traffic volume. Therefore for all of the forest roads in every region pavement structures should be realized economically and in a way which will fit its technical specifications.

Pavements in forest roads are always constructed on a stable subgrade. Therefore the selection of a stable and a suitable subgrade material is the most important part of the design of pavements. Soils should be surveyed as a construction material because of their changing peculiarities and their important place in pavement construction.

In this study we have chosen the Handüzzü district for subgrade material surveys and the subgrade materials of all the roads in this region have been surveyed.

First of all we have determined the sections where the structures have hanged, and then we have taken 99 samples (Table I) (Map II) from these sections.

¹ This is a summary of the Habilitation Thesis prepared under the same title at the Department of Forest Engineering, Faculty of Forestry, University of Istanbul.

² Docent, at the Department of Forest Engineering, Faculty of Forestry, University of Istanbul.

In order to classify the soils from the standpoint of road construction, the sieve analysis has been carried out and the results have been written on the form (Form 4) concerned (Table IV).

Afterwards the liquid limit and plastic limit values of the same samples have been determined. The plasticity indices then have been calculated and all the results have been shown on the related columns (Form 4) (Table IV).

Depending upon these values the group index values of all of the forest roads in the district have been determined, subgrade materials have been classified from the standpoint of road construction, and all the results shown on Form 4 (Table IV).

The thicknesses of the pavement structures of all the roads in the district have been determined by group index method using the above mentioned values and the results have been shown on a table (Table V).

Type of pavement structures that could be used on forest roads have been accepted here as sand-clay and topsoil, gravel, soil stabilization and the improvement of the subgrades. The required material, labour hour and machine hour values for these types of structures have been calculated one by one and the results shown on a table (Table VI).

Finally, planning the forest road construction has been studied from the viewpoint of climatical factors and we have come to conclusion that July, August and September are the most convenient time for this purpose, and only with some measures the construction period could be extended beyond this period.

In order to be able to realize the construction of pavements properly, a soil stabilization laboratory is to be established in every region. The subgrade materials should be surveyed before the pavement structure starts and the samples taken for this purpose should be tested at these laboratories. Also the materials to be used for surfacing should be surveyed in the same way, to determine if they are suitable for the construction.

For the excess roads one of the feather section type of pavement structures, and for the secondary roads improvement of subgrades such as sprinkling of oil or granular material treated with light asphaltic oil could be recommended.

Tablo IV: Taban Topraklarıyla İlgili Deney Sonuçları

Table IV: The Test Results of Subgrade Soils

Bölge adı : District name :	Yol kod No. Road code No.:	001	Yolun adı : Road name :	Cilesiz - Handüzü				
Test No. Deney No.	1	2	3	4	5	6	7	8
Örnek No. Sample No.	1	2	3	4	5	6	7	8
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II
Elek Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	3 inç (in)	—	—	—	—	—	—	—
	2 inç (in)	—	—	—	—	—	—	—
	1½ inç (in)	—	—	—	—	100	—	—
	1 inç (in)	—	—	—	—	96	—	—
	¾ inç (in)	—	—	—	—	91	—	100
	¾ inç (in)	—	—	—	—	70	—	92
	No. 4	100	100	100	100	35,1	100	75,8
	No. 10	80	71	59	71	30	80	57
	No. 40	57	40	34	37	24	31	33
	No. 200	40	21	25	24	11	18	20
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit	28	26	—	32	—	25,8	34
	Plastic limit	11	14	—	15	—	18,1	17
	Plastisite indeksi Plasticity index	17	12	NP	17	NP	7,7	17
	Sınıfı Class	A-6	A-2-6	A-1-b	A-2-6	A-1-a	A-1-b	A-2-6
Sıkıştırma Compaction	Group indeksi Group index	3	0	0	1	0	0	0
	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	121,8	123,2	119,6	123,0	121,9	123,6	127,6
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	10,7	10,6	14,9	12,6	11,5	11,6	10,3

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : Handızlı	Yol kod No. : 001	Yolun adı : Çilesiz - Handızlı							
District name : Road code No. :	Road name :								
Test No.	9	10	11	12	13	14	15	16	
Deney No.									
Örnek No.	9	10	11	12	13	14	15	16	
Sample No.									
Örneğin bulunduğu yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	
Elek Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	Elek Boyutları - Sieve Size	3 inç (in)	—	—	—	—	—	—	
		2 inç (in)	—	—	—	100	—	—	
		1½ inç (in)	—	—	—	95	—	—	
		1 inç (in)	—	—	—	92	—	100	
		¾ inç (in)	—	—	—	85	—	99	
		⅜ inç (in)	—	—	—	75	—	86	
	No. 4	100	100	100	100	59,8	100	100	63,5
	No. 10	76	80	91	72	47	80	81	44
	No. 40	46	52	59	47	28	59	51	27
	No. 200	34	37	43	33	13	44	32	18
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit Plastik limit Plastic limit	—	27	25	36	—	32	—	—
	Plastisite indeksi Plasticity index	NP	11	8	19	NP	13	NP	NP
	Sınıfı Class	A-2-4	A-6	A-4	A-2-6	A-1-a	A-6	A-2-4	A-1-b
	Grup indeksi Group index	0	1	3	3	0	3	0	0
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	122,5	120,8	123,1	125,6	120,1	113,6	122,2	128,0
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	11,2	12,5	11,8	13,6	11,8	13,4	11,6	12,0

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : District name :	Handızlı	Yol kod No. : Road code No. :	001	Yolun adı : Road name :	Çilesiz - Handızlı
Test No.	17				
Deney No.					
Örnek No. Sample No.	17				
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II				
Elek Analizi - Yüzde Gegen Sieve Analysis - Percent Passing	3 inç (in)	—			
	2 inç (in)	—			
	1½ inç (in)	—			
	1 inç (in)	—			
	3/4 inç (in)	—			
	3/8 inç (in)	—			
	No. 4	100			
	No. 10	78			
	No. 40	48			
	No. 200	19			
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit Liquid limit	—			
	Plastic limit Plastic limit	—			
	Plastisite indeksi Plasticity index	NP			
	Sınıfı Class	A-1-b			
	Grup indeksi Group index	0			
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	120,7			
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	12,4			

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : District name :	Yol kod No. : Road code No.:	Yolun adı : Road name :	
Deney No. Test No.	18 19 20		
Örnek No. Sample No.	18 19 20		
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II
Elek Analizi - Yüzegeçen Sieve Analysis - Percent Passing			
Elek Boyutları - Sieve Size	3 inç (in) — — —		
	2 inç (in) — — —		
	1½ inç (in) — — —		
	1 inç (in) — — —		
	3/4 inç (in) — — —		
	3/8 inç (in) — — —		
No. 4	100 100 100		
No. 10	77 74 81		
No. 40	26 41 58		
No. 200	9 26 48		
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit Plastic limit Plasticity index Sınıfı Class Grup indeksi Group index	39,0 24,7 14,3 A-1-b A-1-b A-4 0 0 4	
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³) Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	80,2 123,6 104,2 38,0 12,3 18,8	

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : District name :	Handüzü	Yol kod No. : Road code No. :	003	Yolun adı : Road name :	Maslak - Saraycık
Deney No. Test No.	21	22	23	24	25
Deney No. Test No.	21	22	23	24	25
Deney No. Test No.	21	22	23	24	26
Deney No. Test No.	21	22	23	24	27
Örnek No. Sample No.	21	22	23	24	25
Örnek No. Sample No.	21	22	23	24	26
Örnek No. Sample No.	21	22	23	24	27
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II
Elek Analizi - Yüzde Geçen Steve Analysis - Percent Passing	Elek Boyutları - Steve Size				
3 inc (in)	—	—	—	—	—
2 inc (in)	—	—	—	—	—
1½ inc (in)	—	—	—	—	—
1 inc (in)	—	—	—	—	—
¾ inc (in)	—	—	—	—	—
⅜ inc (in)	—	—	—	—	—
No. 4	100	100	100	100	100
No. 10	80	77	76	86	69
No. 40	60	43	28	54	43
No. 200	52	31	11	37	30
Liquid limit Liquid limit	44	—	—	27,0	32
Plastik limit Plastic limit	34	—	—	23,0	—
Plastisite indeksi Plasticity index	10	NP	NP	4	NP
Sınıflı Class	A-4	A-2-4	A-1-b	A-5	A-2-4
Grup indeksi Group index	4	0	0	0	0
Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	105,2	123,8	135,8	122,8	118,0
Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	17,3	11,7	10,5	11,8	11,8
				17,7	17,1

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : District name :	Handüzü	Yol kod No. : Road code No. :	013	Yolun adı : Road name :	Ardıçlık - Yellikas				
Deney No. Test No.	28	29	30	31	32	33	34	35	
Örnek No. Sample No.	28	29	30	31	32	33	34	35	
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	
Elek Analizi - Yuza Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	3 inç (in)	—	—	—	—	—	—	—	
	2 inç (in)	—	—	—	—	—	—	—	
	1½ inç (in)	—	—	—	—	—	—	—	
	1 inç (in)	—	—	—	—	—	100	—	
	3/4 inç (in)	—	—	—	—	100	97	—	
	3/8 inç (in)					98	90	—	
	No. 4	100	100	100	100	90,6	83	100	
	No. 10	90	77	92	93	79	70	71	
	No. 40	73	50	82	75	54	41	40	
	No. 200	55	35	74	60	38	26	29	
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit	26	—	—	37,3	33,0	—	37	53,1
	Plastic limit	13	—	—	20,0	21,5	—	26	30,7
	Plastisite indeksi	13	NP	NP	17	11,5	NP	11	22,4
	Sınıfla Class	A-6	A-2-4	A-4	A-6	A-6	A-1-b	A-2-6	A-7-5
	Grup indeksi Group index	6	0	0	8	2	0	1	13
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	112,4	126,7	128,8	106,0	116,8	120,0	113,0	85
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	14,7	10,4	10,9	18,8	14,1	13	15,6	27,2

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : District name :	Handüzü	Yol kod No. : Road code No. :	013	Yolun adı : Road name :	Ardıçlık - Yellikas
Deney No. Test No.	36				
Örnek No. Sample No.	36				
Örneğin alındığı yer Sampling place		Harita Map II			
Elek Annelsi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing					
Elek Boyuttarı - Sieve Size					
	3 inç (in)	—			
	2 inç (in)	—			
	1½ inç (in)	—	0,01	0,03	0,05
	1 inç (in)	—	0,09	0,05	0,03
	¾ inç (in)	—	0,16	0,05	0,03
	¾ inç (in)	—	0,25	0,05	0,03
	No. 4	100	1,01	0,02	0,01
	No. 10	97	0,16	0,02	0,01
	No. 40	84	0,12	0,02	0,01
	No. 200	68	0,07	0,02	0,01
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit Liquid limit	38,2			
	Plastik limit Plastic limit	21,1			
	Plastisite indeksi Plasticity index	17,1			
	Sınıfı Class	A-6			
Sıkıştırma Compaction	Grup indeksi Group index	10			
	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	99,4			
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	17,8	0,02	0,01	0,01

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : Handızlı District name : Handızlı	Yol kod No. : 014 Road code No. : 014	Yolun adı : Tuzla - Ağlıkderesi Road name : Tuzla - Ağlıkderesi			
Deney No. Test No.	37 38 39 40				
Örnek No. Sample No.	37 38 39 40				
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	
Elek Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	3 inç (in)	—	—	—	
	2 inç (in)	—	—	—	
	1½, inç (in)	—	100	100	100
	1 inç (in)	—	98	90	91
	3/4 inç (in)	—	94	80	89
	3/8 inç (in)	—	82	55	80
	No. 4	100	69,5	40,7	69,1
	No. 10	90	56	31	54
	No. 40	60	42	21	37
	No. 200	32	35	15	30
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit	—	50,4	45,8	32,8
	Plastik limit	—	26,3	31,5	23,7
	Plastisite indeksi Plasticity index	NP	24,1	14,3	9,1
	Sınıflı Class	A-2-4	A-7-5	A-2-7	A-2-4
	Grup indeksi Group index	0	3	0	0
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	127,5	104,0	104,4	112,1
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	11,7	18,5	20,0	16,3

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : Handüzü District name : Handüzü	Yol kod No. : 014a Road code No. : 014a	Yolun adı : Açıkladeresi - Yelliķas Road name : Açıkladeresi - Yelliķas
Deneý No. Test No.	41 42 43 44	
Örnec̄k No. Sample No.	41 42 43 44	
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II Harita Map II Harita Map II Harita Map II	
Elekt Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	Elekt Boyutları - Sieve Size	
3 inç (in)	— — — —	
2 inç (in)	— — — —	
1½ inç (in)	— — — —	
1 inç (in)	— — — —	
¾ inç (in)	— — — —	
3/8 inç (in)	— — — —	
No. 4	100 100 100 100	
No. 10	73 73 65 71	
No. 40	35 38 32 35	
No. 200	19 21 23 23	
Fiziksel Özellikler Physical Properties		
Liquid limit Liquid limit	— — — —	
Plastic limit Plastic limit	— — — —	
Plastisite indeksi Plasticity index	NP NP NP NP	
Sınıfı Class	A-1-b A-1-b A-1-b A-1-b	
Grup indeksi Group index	0 0 0 0	
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft ³)	123,6 125,6 131,4 131,9
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	11,0 11,5 8,8 9,7

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : Handızlı	Yol kod No. : 015	Yolun adı : Bidan - Kanca					
Deney No. Test No.	53	54	55	56	57	58	
Örnek No. Sample No.	53	54	55	56	57	58	
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	
Elek Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	3 inç (in)	—	—	—	—	—	—
	2 inç (in)	—	—	—	—	—	—
	1½ inç (in)	—	—	—	—	—	—
	1 inç (in)	—	—	—	—	—	—
	3/4 inç (in)	—	—	—	—	—	—
	3/8 inç (in)	—	—	—	—	—	—
	No. 4	100	100	100	100	100	100
	No. 10	89	85	79	84	78	86
	No. 40	72	32	44	41	45	46
Fiziksel Özellikler Physical Properties	No. 200	61	13	24	17	36	30
	Liquid limit Liquid limit	37,3	—	—	—	40	—
	Plastic limit Plastic limit	24,5	—	—	—	26	—
	Plastisite indeksi Plasticity index	12,8	NP	NP	NP	14	NP
	Sınıfı Class	A-6	A-1-b	A-1-b	A-1-b	A-6	A-2-4
Sıkıştırma Compaction	Grup indeksi Group index	6	0	0	0	1	0
	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	104,7	127,5	123,4	110,8	119,2	117,6
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	18,9	11,6	14,1	16,4	13,7	13,2

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : Handüzü District name : Handüzü	Yol kod No. : 016 Road code No. : 016	Yolun adı : Bidan - Tuzla Road name : Bidan - Tuzla							
Deney No. Test No.	59	60	61	62	63	64	65	66	
Örnek No. Sample No.	59	60	61	62	63	64	65	66	
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	
	3 inç (in)	—	—	—	—	—	—	—	
	2 inç (in)	—	—	—	—	—	—	—	
	1½ inç (in)	—	—	—	—	100	—	—	
	1 inç (in)	—	—	—	—	93	—	—	
	¾ inç (in)	—	—	—	—	89	—	—	
	¾ inç (in)	—	—	—	—	72	—	—	
	No. 4	100	100	100	100	50,7	100	100	100
	No. 10	91	97	88	91	34	82	72	86
	No. 40	71	79	67	71	20	33	32	57
	No. 200	49	61	58	54	14	10	21	43
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit Liquid limit	39	57,1	32	38	40,4	—	—	30,0
	Plastic limit Plastic limit	22	30,2	23	23	15,3	—	—	18,0
Sıkıştırma Compaction	Plastisite indeksi Plasticity index	17	26,9	9	15,1	25,1	NP	NP	12,0
	Sınıfı Class	A-6	A-7-5	A-4	A-6	A-2-6	A-1-b	A-1-b	A-6
	Grup indeksi Group index	7	14	4	6	0	0	0	3
	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	106,6	92,4	111,4	109,4	111,6	111,8	124,4	113,3
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	17,7	25,5	16,8	15,5	17,0	16,5	12,8	16,8

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : District name :	Yol kod No. : Road code No. :	Yolun adı : Road name :
Deney No. Test No.	67	67 68 69 70 71
Örnek No. Sample No.	67	67 68 69 70 71
Örneğin aldığı yer Sampling place	Harita Map II	Orta Anadolu Central Anatolia
Elek Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	Elek Boyutları - Sieve Size	
3 inç (in)	—	—
2 inç (in)	100	100 100 100 100 100
1½ inç (in)	97	97 97 97 97 97
1 inç (in)	91	91 91 91 91 91
¾ inç (in)	87	87 87 87 87 87
⅜ inç (in)	79	79 79 79 79 79
No. 4	70,6	70,6 70,6 70,6 70,6 70,6
No. 10	61	61 61 61 61 61
No. 40	42	42 42 42 42 42
No. 200	30	30 30 30 30 30
Fiziksel Özellikler Physical Properties		
Liquid limit	—	Limit limanı
Plastic limit	—	Limit plastik
Plastisite indeksi Plasticity index	NP	test-bası sınırları test-based limits
Sınıfı Class	A-2-4	classe classe classe classe
Grup indeksi Group index	0	grado grado grado grado
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft ³)	127,4 127,4 127,4 127,4 127,4
Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	10,5	humedad óptima optimum moisture (%) optimum

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : Handüzü District name : Handüzü	Yol kod No. : 016 Road code No. : 016	Yolun adı : Çatak - Atay Road name : Çatak - Atay			
Deney No. Test No.	68	69	70	71	72
Örnek No. Sample No.	68	69	70	71	72
Örneğin aldığı yer Sampling place	Harita Map II		Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II
Elek Analizi - Yüzdede Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	3 inç (in)	—	—	—	—
Elek Boyutları - Sieve Size	2 inç (in)	—	—	—	—
	1½ inç (in)	—	—	—	100
	1 inç (in)	100	—	—	94
	¾ inç (in)	96	—	—	89
	¾ inç (in)	87	—	—	74
	No. 4	69,6	100	100	57,1
	No. 10	51	66	79	37
	No. 40	28	34	50	14
	No. 200	15	17	34	8
	5				
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit Liquid limit	—	—	31	—
	Plastic limit Plastic limit	—	—	20	—
	Plastisite indeksi Plasticity index	NP	NP	11	NP
					29,5
	Sınıfı Class	A-1-b	A-1-b	A-2-6	A-1-a
				A-2-7	
	Grup indeksi Group index	0	0	0	0
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	124,8	126,8	120,8	102,7
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	10,8	10,9	12,2	19,4
					20,4

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : Handıuzlu District name : Handıuzlu	Yol kod No. : 018 Road code No. : 018	Yolun adı : Göynük - Açılkderesi Road name : Göynük - Açılkderesi				
Deney No. Test No.	73 74 75 76 77 78					
Örnek No. Sample No.	73 74 75 76 77 78					
Örneğin alıldığı yer Sampling place	Harita Map II Harita Map II Harita Map II Harita Map II Harita Map II Harita Map II					
Elek Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing						
Elek Boyutları - Sieve Size						
3 inç (in)	— — — — — —					
2 inç (in)	— — — — — —					
1½ inç (in)	— — — — — —					
1 inç (in)	— — — — — —					
¾ inç (in)	— — — — — —					
¾/8 inç (in)	— — — — — —					
No. 4	100 100 100 100 100 100					
No. 10	82 81 74 71 86 78					
No. 40	50 58 45 42 53 42					
No. 200	30 40 33 32 33 26					
Fiziksel Özellikler Physical Properties						
Liquid limit Liquid limit	— — 29,6 38,1 32 —					
Plastic limit Plastic limit	— — 19,0 21,4 16 —					
Plastisite indeksi Plasticity index	NP NP 10,6 16,7 16 NP					
Sınıfı Class	A-2-4 A-4 A-2-6 A-2-6 A-2-6 A-2-4					
Grup indeksi Group index	0 0 2 2 2 0					
Sıkıştırma Compaction						
Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	122,0 113,8 126,6 116,6 124,8 126,7					
Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	12,6 15,4 11,4 14,2 12,4 10,5					

Tablo IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı : Handüzü District name : Handüzü	Yol kod No. : 020 Road code No. : 020	Yolun adı : Atay - Porsuk Road name : Atay - Porsuk				
Deney No. Test No.	79	80	81	82	83	84
Örnek No. Sample No.	79	80	81	82	83	84
Örneğin alındığı yer Sampling place	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II
Elek Anelizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	3 inç (in)	—	—	—	—	—
	2 inç (in)	—	—	—	—	—
	1½ inç (in)	—	—	—	—	—
	1 inç (in)	—	—	—	100	—
	¾ inç (in)	—	—	—	95	—
	⅜ inç (in)	—	—	—	80	—
	No. 4	100	100	100	77,2	100
	No. 10	96	100	71	73	76
	No. 40	88	99	53	67	42
	No. 200	80	86	34	60	24
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit	43,6	28	—	37,4	—
	Plastic limit	29,7	17	—	22,3	—
	Plastisite indeksi Plasticity index	13,9	11	NP	15,1	NP
	Sınıfı Class	A-7-5	A-6	A-2-4	A-6	A-1-b
	Grup indeksi Group index	10	8	0	10	0
Sıkıştırma Compaction	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	99,0	117,4	123,4	105,3	117,0
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	22,2	12,2	11,0	18,8	15,3
						9,0

Table IV (Devam)
Table IV (Continued)

Bölge adı District name	Hanönü	Yol kod No. Road code No.	021	Yolun adı Road name	Kurbancık - Dibeyrek
Denev No. Test No.	79	10	85,0	86,0	87,0
Örnek No. Sample No.	70	10	85,0	86,0	87,0
Örnekin bulunduğu yer Sampling place	Harita	Harita	Harita	Harita	Harita
	Map II	Map II	Map II	Map II	Map II
3 inç (in)	—	—	—	—	—
2 inç (in)	—	—	—	—	100,00%
1½ inç (in)	—	—	—	—	100,00%
1 inç (in)	—	—	—	—	100,00%
¾ inç (in)	—	—	—	—	100,00%
3/8 inç (in)	—	—	—	—	100,00%
No. 4	100	100	100	100	100
No. 10	81	69	86	73	40
No. 40	54	39	61	37	35
No. 200	38	27	48	21	26
Liquid limit	30	31	—	—	—
Liquid limit	—	—	—	—	—
Plastik limit	20	—	—	—	—
Plastic limit	—	—	—	—	—
Plastişite indeksi Plasticity index	10	NP	NP	NP	NP
Sınıfı Class	A-4	A-1-b	A-4	A-1-b	A-1-b
Grup indeks! Group index	0	0	0	0	0
Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft ³)	118,3	126,2	129,0	122,5	127,0
Optimum rütubet Optimum moisture content (%)	13,8	11,2	10,0	11,4	10,1

Table IV (Devamı)
Table IV (Continued)

Bölge adı : District name :	Handüzü	Yol kod No. : Road code No. :	022	Yolun adı : Road name :	Catak - Asasuyu
Deney No. Test No.		90	91	92	93 94 95 96 97
Örnek No. Sample No.		90	91	92	93 94 95 96 97
Örneğin alındığı yer Sampling place		Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II	Harita Map II Harita Map II Harita Map II
Elek Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	3 inç (in)	—	—	—	—
	2 inç (in)	—	—	—	—
	1½ inç (in)	—	—	—	—
	1 inç (in)	—	100	—	—
	¾ inç (in)	—	93	—	—
	⅜ inç (in)	—	84	—	—
	No. 4	100	66,4	100	100 100 81,9 100
	No. 10	81	54	75	81 82 74 56 77
	No. 40	46	36	40	49 53 36 27 36
	No. 200	30	27	27	30 37 21 19 17
Fiziksel Özellikler Physical Properties	Liquid limit Liquid limit	—	—	—	28 — —
	Plastic limit Plastic limit	—	—	—	19 — —
	Plastisite indeksi Plasticity index	NP	NP	NP	9 NP NP NP
	Sınıfı Class	A-2-4	A-2-4	A-2-4	A-2-4 A-4 A-1-b A-1-b A-1-b
	Grup indeksi Group index	0	0	0	0 1 0 0 0
	Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft³)	129,0	130,2	125,6	130,7 122,4 124,2 119,6 129,3
	Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	8,4	8,3	11,0	9,1 11,8 10,9 13,1 9,4

Table IV (Continued)

Bölge adı : District name	Handızlı	Yol kod No. : Road code No.	022	Yolun adı : Road name :	Çatak - Asauyu
Deney No. Test No.		98	99		
Örnek No. Sample No.		98	99		
Örneğin alındığı yer Sampling place		Harita Map II	Harita Map II		
Elek Analizi - Yüzde Geçen Sieve Analysis - Percent Passing	Elek Boyutları - Sieve Size	3 inç (in)	—	—	
		2 inç (in)	—	—	
		1½ inç (in)	—	—	
		1 inç (in)	—	—	
		3/4 inç (in)	—	100	
		3/8 inç (in)	—	95	
		No. 4	100	77,8	
		No. 10	74	57	
		No. 40	35	24	
		No. 200	9	13	
Fiziksel Özellikler Physical Properties		Liquid limit Liquid limit	—	—	
		Plastik limit Plastic limit	—	—	
		Plastisite indeksi Plasticity index	NP	NP	
		Sınıfı Class	A-1-b	A-1-b	
		Grup indeksi Group index	0	0	
Sıkıştırma Compaction		Max. kuru yoğunluk Max. dry density (lb/ft ³)	126,2	126,9	
		Optimum rutubet Optimum moisture content (%)	11,4	10,5	

Tablo V: Üst Yapı Kalınlıkları
Table V: Pavement Thicknesses

Yolun adı Road name	Kod No. Code No.	Örnek No. Sample No.	Grup indeksi index Group	Üst yapı kalınlığı Pavement Thickness cm		
				Kırmatas Crushed- stone	Temel Base	Toplam Total
Çilesiz-Handüzü	001	1	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	2	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	3	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	4	1	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	5	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	6	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	7	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	8	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	9	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	10	1	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	11	3	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	12	3	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	13	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	14	3	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	15	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	16	0	10	10	20
Çilesiz-Handüzü	001	17	0	10	10	20
Kızılkise-Maslak	002	18	0	10	10	20
Kızılkise-Maslak	002	19	0	10	10	20
Kızılkise-Maslak	002	20	4	10	10	20
Maslak-Saraycık	003	21	4	10	10	20
Maslak-Saraycık	003	21	0	10	10	20
Maslak-Saraycık	003	22	0	10	10	20
Maslak-Saraycık	003	23	0	10	10	20
Maslak-Saraycık	003	24	0	10	10	20
Maslak-Saraycık	003	25	0	10	10	20
Maslak-Saraycık	003	26	0	10	10	20
Maslak-Saraycık	003	27	8	10	10	20
Ardıçlık-Yelliğas	013	28	6	10	10	20
Ardıçlık-Yelliğas	013	29	0	10	10	20
Ardıçlık-Yelliğas	013	30	0	10	10	20
Ardıçlık-Yelliğas	013	31	8	10	10	20
Ardıçlık-Yelliğas	013	32	2	10	10	20
Ardıçlık-Yelliğas	013	33	0	10	10	20
Ardıçlık-Yelliğas	013	34	1	10	12	22
Ardıçlık-Yelliğas	013	35	13	10	10	20
Ardıçlık-Yelliğas	013	36	10	10	10	20

Table V (Devam)
Table V (Continued)

Yolun Adı Road name	Kod No. Code No.	Örnek No. Sample No.	Grup indeksi Group index	Üst yapı kalınlığı Pavement Thickness cm		
				Kırmatas Crushed- stone	Temel Base	Toplam Total
Tuzla-Açlık deresi	014	37	0	10	10	20
Tuzla-Açlık deresi	014	38	3	10	10	20
Tuzla-Açlık deresi	014	39	0	10	10	20
Tuzla-Açlık deresi	014	40	0	10	10	20
Açlık deresi-Yellikas	014a	41	0	10	10	20
Açlık deresi-Yellikas	014a	42	0	10	10	20
Açlık deresi-Yellikas	014a	43	0	10	10	20
Açlık deresi-Yellikas	014a	44	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	45	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	46	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	47	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	48	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	49	4	10	10	20
Bidan-Kanca	015	50	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	51	1	10	10	20
Bidan-Kanca	015	52	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	53	6	10	10	20
Bidan-Kanca	015	54	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	55	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	56	0	10	10	20
Bidan-Kanca	015	57	1	10	10	20
Bidan-Kanca	015	58	0	10	10	20
Bidan-Tuzla	016	59	7	10	13	23
Bidan-Tuzla	016	60	14	10	10	20
Bidan-Tuzla	016	61	4	10	10	20
Bidan-Tuzla	016	62	6	10	10	20
Bidan-Tuzla	016	63	0	10	10	20
Bidan-Tuzla	016	64	0	10	10	20
Bidan-Tuzla	016	65	0	10	10	20
Bidan-Tuzla	016	66	3	10	10	20
Bidan-Tuzla	016	67	0	10	10	20
Çatak-Atay	017	68	0	10	10	20
Çatak-Atay	017	69	0	10	10	20

Table V (Devam)
Table V (Continued)

Yolun Adı Road name	Kod No. Code No.	Örnek No. Sample No.	Grup indeksi Group index	Üst yapı kalınlığı Pavement Thickness cm		
				Kırmatas Crushed- stone	Temel Base	Toplam Total
Çatak-Atay	017	70	0	10	10	20
Çatak-Atay	017	71	0	10	10	20
Çatak-Atay	017	72	0	10	10	20
Göynük-Ağlık deresi	018	73	0	10	10	20
Göynük-Ağlık deresi	018	74	0	10	10	20
Göynük-Ağlık deresi	018	75	2	10	10	20
Göynük-Ağlık deresi	018	76	2	10	10	20
Göynük-Ağlık deresi	018	77	2	10	10	20
Göynük-Ağlık deresi	018	78	0	10	10	20
Atay-Porsuk	020	79	10	10	10	20
Atay-Porsuk	020	80	8	10	10	20
Atay-Porsuk	020	81	0	10	10	20
Atay-Porsuk	020	82	10	10	10	20
Atay-Porsuk	020	83	0	10	10	20
Atay-Porsuk	020	84	0	10	10	20
Kurbancık-Dibeyrek	021	85	0	10	10	20
Kurbancık-Dibeyrek	021	86	0	10	10	20
Kurbancık-Dibeyrek	021	87	0	10	10	20
Kurbancık-Dibeyrek	021	88	0	10	10	20
Kurbancık - Dibeyrek	021	89	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	90	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	91	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	92	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	93	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	94	1	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	95	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	96	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	97	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	98	0	10	10	20
Çatak-Asasuyu	022	99	0	10	10	20

Table VI: Değişik Üst Yapı Tipleri İnşaası İçin Gerekli Malzeme Miktarı, İşçi ve Makina Saatleri

Table IV: The Required Material, Labour Hour and Machine Hour Values for Different Types of Pavement Construction

Yapılan işin nevi Kind of labour	Kullanılan makina ya da işçi Used machine or worker	Gerekli Required			
		Malzeme miktarı Material	İşçi saati Labour hour	Makina saati Machine hour	
Kum - kıl yollar (sandık kesitli) Sand-clay roads (trench section)					
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00	
Sandık açılması Forming the trench	Traktör-buldozer Tractor-bulldozer			5,04	
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	720 m ³		7,20	
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			8,64	
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00	
Temel zemini kumlu (kanat kesitli) Sandy subgrade (feather-edge seetion)					
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00	
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	213 m ³		2,13	
Kabartma Loosening	Traktör-ripper Tractor-ripper			2,08	
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			7,56	
Reglaj Fine Grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00	
Temel zemini killi (kanat kesitli) Clayey subgrade (feather-edge section)					
Reglaj Fine grading	Greyder Grader			2,00	
Malzeme Serilmesi Spread of material	Greyder Grader	417 m ³		4,17	
Kabartma Loosening	Traktör-ripper Tractor-ripper			1,06	
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			7,56	
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00	

Table VI (Devam)

Table VI (Continued)

Yapılan işin nevi Kind of labour	Kullanılan makina ya da işçi Used machine or worker	Gerekli Required			
		Malzeme miktari Material	İşçi saati · Labour hour	Makina saati Machine hour	
Topsoil yollar (kanat kesitli) Topsoil roads (feather-edge section)					
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00	
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	610 m ³		6,40	
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			7,68	
Reglaj Fine grading	Greyder Grader		15,00	2,00	
Topsoil yollar (sandık kesitli) Topsoil roads (trench section)					
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00	
Sandık açılması Forming the trench	Traktör-buldozer Tractor-bulldozer			5,04	
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	720 m ³		7,20	
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			8,64	
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00	
Çakıl yollar (kanat kesitli) Gravel roads (feather-edge section)					
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00	
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	307 m ³		3,07	
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			3,68	
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00	
Sulama Watering	Arazöz Water-tank	34,380 ton		4,47	
Sıkıştırma Compaction	Silindir Roller			6,14	
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	203 m ³		2,03	

Table VI (Devam)
Table VI (Continued)

Yapılan işin nevi Kind of labour	Kullanılan makina ya da işçi Used machine or worker	Gerekli Required		
		Malzeme miktari Material	İşçi saati Labour hour	Makinə saati Machine hour
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			2,43
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00
Sulama Watering	Arazöz Water-tank	22,730 ton		2,95
Sıkıştırma Compaction	Silindir Roller			4,06
Çakıl yollar (sandık kesitli) Gravel roads (trench section)				
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00
Sandık açılması Forming the trench	Traktör-buldozer Tractor-bulldozer			5,04
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	360 m ³		3,60
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			4,32
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00
Sulama Watering	Arazöz Water-tank	40,320 ton		5,24
Sıkıştırma Compaction	Silindir Roller			7,20
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	240 m ³		2,40
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			2,88
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker	15,00		2,00
Sulama Watering	Arazöz Water-tank	26,880 ton		3,49
Sıkıştırma Compaction	Silindir Roller			4,80

Tablo VI (Devam)
Table VI (Continued)

Yapılan işin nevi Kind of labour	Kullanılan makina ya da işçi Used machine or worker	Gerekli Required		
		Malzeme miktari Material	İşçi saati Labour hour	Makina saati Machine hour
Stabilize toprak yollar Stabilized soil roads				
Kazıma Scraping	Traktör-buldozer Tractor-bulldozer			1,44
Fıgürleme Figuring	İşçi Worker	205 m ³	102,50	
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			2,46
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader			2,05
Kabartma Loosening	Traktör-ripper Tractor-ripper	205 m ³		1,02
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			4,92
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00
Sulama Watering	Arazöz Water-tank	45,920 ton		5,96
Sıkıştırma Compaction	Silindir Roller			8,20
Kalsiyum klorür uygulaması Applying Calcium chloride	Basınçlı dağıtıcı Pressure distributor	900 kg		1,64

TABİİ TEMEL ZEMİNİN TAKVİYESİ
TREATMENTS OF NATURAL SUBGRADE

Bitümle muamele Oil surface treatment				
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00
Bitüm uygulaması Applying bituminous material	Basınçlı dağıtıçı Pressure distributor	9000 lt		1,64
Bitüm uygulaması Applying bituminous material	Basınçlı dağıtıçı Pressure distributor	4520 lt		1,64
Bitüm uygulaması Applying bituminous material	Basınçlı dağıtıçı Pressure distributor	4520 lt		1,64

Tablo VI (Devam)
Table VI (Continued)

Yapılan işin nevi Kind of labour	Kullanılan makina ya da işçi Used machine or worker	Gerekli Required		
		Material miktari Malzeme	İşçi saati Labour hour	Makina saati Machine hour
Çakılla takviyeli yağlama Oil treatment with gravel blotter				
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00
Sıkıştırma Compaction	Trafikle With traffic			
Bitüm uygulaması Applying bituminous material	Basınçlı dağıtıcı Pressure distributor	4520 lt		1,64
Bitüm uygulaması Applying bituminous material	Basınçlı dağıtıcı Pressure distributor	7400 lt		1,64
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	100 m ³		1,00
Karıştırma Mixing	Greyder Grader			1,20
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00
Road packer ile muamele Road packer treatment				
Tesviye Grading	Greyder Grader			2,00
Kabartma Loosening	Traktör-ripper Tractor-ripper			3,60
Road packer uygulaması Applying road packer	Basınçlı dağıtıcı Pressure distributor	4000 ton		1,64
Sulama Watering	Arazöz Water-tank	100 ton		13,00
Malzeme serilmesi Spread of material	Greyder Grader	200 m ³		2,00
Reglaj Fine grading	Greyder ve işçi Grader and worker		15,00	2,00
Sıkıştırma Compaction	Silindir Roller			14,40

LITERATURE

- Agg, Thomas. R. 1940 : 'The Construction of Roads and Pavements' McGraw-Hill Book Company, Inc. New York.
- Akın, Nejat. 1958 : Toprak Mühendisliği ve Yol İnşaatında Tatbikat Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlardan, No. 67.
- Aykut, Turgay. 1972 : Bolu Mıntıkasında Orman Nakliyatının Nakliyat Tekniği Bakımından Araştırılması İ. Ü. Orman Fakültesi Yayınlardan, No. 1752/190.
- Aykut, Turgay. 1974 : Toprakların Yol Mühendisliği Yönünden Sınıflandırılması İ. Ü. Orman Fakültesi Dergisi, Seri B, Cilt XXIV, Sayı 1.
- Bayoğlu, Selçuk. 1965 : Orman Yolları Yapımında Toprak İşleri Üzerine Araştırmalar Orman Genel Müdürlüğü Yayınlardan, No. 405/22.
- Bayoğlu, Selçuk. 1966 : Orman Yollarında Kullanılabilecek Hafif, Kaplama Tipleri İ. Ü. Orman Fakültesi Dergisi, Seri B, Cilt XVI, Sayı 2.
- Bayoğlu, Selçuk. 1968a : Yol İnşaatında Zemin Etiüdleri İ. Ü. Orman Fakültesi Dergisi, Seri E, Cilt XVIII, Sayı 1.
- Bayoğlu, Selçuk. 1968b : Yol İnşası Yönünden Toprakların Sınıflandırılması İ. Ü. Orman Fakültesi Dergisi, Seri B, Cilt XVIII, Sayı 2.
- Bayoğlu, Selçuk. 1969a : Orman Yol Şebekelerinin Planlanması ve Orman Yollarının Makine ile İnşasıyla İlgili Esaslar İ. Ü. Orman Fakültesi Yayınlardan, No. 1449/148.
- Bayoğlu Selçuk. 1969b : Orman Yollarında Uygulanabilecek Stabilize Malzeme Kalınlıkları ve Bu Malzemelerin Özellikleri İ. Ü. Orman Fakültesi Dergisi, Seri B, Cilt XIX, Sayı 1.
- Blumenthal, M. 1948 : Bolu Çivarı ile Aşağı Kızılırmak Meerası Arasındaki Kuzyey Anadolu Silsilelerinin Jeolojisi Maden Tettvik ve Arama Enstitüsü Yayınlardan, Seri B, No. 13
- Bruce, A. G. 1943 : Highway Design and Construction International Textbook Company, Scranton.
- Bruce and Clarkeson. 1950 : Highway Design and Construction International Textbook Company, Scranton.
- BSI. 1957 : Site Investigations British Standard Code of Practice CP 2001 British Standard Institution (BSI), London.
- BSI. 1967a : Methods of Testing Soils for Civil Engineering Purposes British Standard 1877 British Standards Institution (BSI), London.

- BSI. 1967b : Methods of Test for Stabilized Soils
 British Standard 1924
 British Standards Institution (BSI), London.
- Bulut, İ; Balcı, H. 1962 : Taban Etüdü ve Malzeme Arastirması
 Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlarından, No. 105.
- Bulut, İ; Balcı, H; Apak, E; Ülkü, A. 1967 : Arazi Etüdleri
 Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlarından, No. 145.
- Cilason, Nejat. 1964 : Toprak Stabilizasyonu
 Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlarından, No. 122.
- Çölaşan, Emin. 1960 : Türkiye İklimi, Ankara.
- Çölaşan, Emin. 1970 : Türkiye İklim Klavuzu
 Ongun Kardeşler Matbaası, Ankara.
- Doruk, Mahmut. 1972 : Sıkıştırma ve Sıkıştırma Makinaları
 Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlarından, Özel Sayı 85.
- EM. 1952 : Soil Mechanics Design
 Department of the Army Corps of Engineers, Office of the Chief of Engineers, Engineering Manual, Civil Works Construction
 EM 1110-2-1901.
- EM. 1970 : Laboratory Soils Testing
 Department of the Army Office of the Chief of Engineers
 EM 1110-2-1906
- Hafner, Franz. 1971 : Forstlicher Strassen-und Wegebau
 Österreichischer Agrarverlag, Wien.
- Harrison, J. L. 1951 : Forest Engineering
 Oliver and Boyd, London.
- Hennes, R. G. and Ekse, M. I. 1955 : Fundamentals of Transportation Engineering
 McGraw-Hill Book Company, Inc. New York.
- Jümikis, A. R. 1967 : Introduction to Soil Mechanics
 D. Van Nostrand Company, Inc. London.
- Ketin, İhsan. 1962 : Türkiye Jeoloji Haritası (Sinop)
 Maden Teltkik ve Arama Enstitüsü Yayınlarından
- KGM. 1952 : Yol ve Hava Alanı İnşaat Makinalarının Kullanılış Şekilleri
 Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlarından, No. 2/1.
- KGM. 1953 : Yol Yapımında Toprakt
 Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlarından, No. 18/10.
- KGM. 1960 : Karayolları Nümunе Alma Talimatnamesi
 Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlarından, No. 82.
- KGM. 1966 : Zemin Mekaniği
 Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlarından, No. 144.

- KGM. 1967 : Toprak Mühendisliği Bilgileri ve Deneyleri
Karayolları Genel Müdürlüğü Yayınlardan, No. 146.
- KOBYÇ. 1972 : Kastamonu Orman Başmüdürlüğü Yol Çalışmaları
Yeni Kastamonu Matbaası, Kastamonu.
- Kurter, Ajun. 1971 : Kastamonu ve Çevresinin İklimi
İ. Ü. Coğrafya Enstitüsü Yayımlarından, No. 1627/62.
- Lambe, T. William. 1964 : Soil Testing for Engineers
John Wiley and Sons, Inc. New York.
- ME. 1944 : Roads, Airfields, and Mechanical Equipment, Part I, Roads
Military Engineering, Vol. V, The War Office.
- Rosenak, Sidney. 1963 : Soil Mechanics
B. T. Batsford Ltd. London.
- RRL. 1968 : Soil Mechanics for Road Engineers
Her Majesty's Stationery Office, London.
- Spangler, M. G. 1951 : Soil Engineering
International Textbook Company, Scranton.
- Tavşanoğlu, Faik. 1969 : Orman Yollarının Makina İle İnşası İçin Arazide Yapılması Gerekli Ölçmeler, Proje Tanzimi ve Yolların Yapımı ve Bakımı
İ. Ü. Orman Fakültesi Yayınlardan, No. 1449/148.
- Tavşanoğlu, Faik. 1973 : Orman Transport Tesisleri ve Taşıtları
İ. Ü. Orman Fakültesi Yayınlardan, No. 1744/182.
- Tavşanoğlu, Faik. 1974a : Ormanlarda Toprak Yolların Stabilize Edilmesi
İ. Ü. Orman Fakültesi Dergisi, Seri B, Cilt XXIV, Sayı 1.
- Tavşanoğlu, Faik. 1974b : Toprak Stabilizasyonu ile İlgili Deneylerin Yapılması
İ. Ü. Orman Fakültesi Dergisi, Seri B, Cilt XXIV, Sayı 2.
- Terzaghi, K.; Peck, R. B. 1962 : Soil Mechanics in Engineering Practice
John Wiley and Sons, Inc. London.
- TM. 1957 : Road ad Airfields
Department of the Army Technical Manual, TM-5-250.
- Umar, Faruk. 1972 : Yol İnşaatı Dersleri
1. T. Ü. İnşaat Fakültesi Ders Notları.
- USDA. 1954 : Road Handbook
United States Department of Agriculture, Forest Service.
- Winterkorn, H. F; Aichhorn, W. 1960 : Grundlagen der Bodenstabilisierung im Straßen-und Wegebau
Im Selbstverlag der Forschungsgesellschaft, Wien.
- Woods, Kenneth. B. 1960 : Highway Engineering Handbook
McGraw-Hill Book Company, Inc. New York.