

صلى الله عليه وسلم



# ارزیابی تاثیر آهک بر اندرکنش خاک - ژئوسنتیک

نگارش  
مرتضی استوار

استاد راهنما: دکتر محمدعلی ارجمند

استاد مشاور: دکتر محمودرضا عبدی

پایان نامه برای دریافت درجه کارشناسی ارشد  
در رشته مکانیک خاک و پی

شهریور 92

باسمه تعالی



### تعهدنامه اصالت اثر

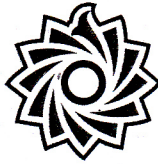
اینجانب مرتضی استوار متعهد می‌شوم که مطالب مندرج در این پایان‌نامه/رساله حاصل کار پژوهشی اینجانب است و دستاوردهای پژوهشی دیگران که در این پژوهش از آنها استفاده شده است، مطابق مقررات، ارجاع و در فهرست منابع و مآخذ ذکر گردیده است. این پایان‌نامه/رساله قبلاً برای احراز هیچ مدرک هم سطح یا بالاتر ارایه نشده است. در صورت اثبات تخلف (در هر زمان) مدرک تحصیلی صادر شده توسط دانشگاه از اعتبار ساقط خواهد شد.

کلیه حقوق مادی و معنوی این اثر متعلق به دانشگاه تربیت مدرس شهید رجایی است.

نام و نام خانوادگی دانشجو

امضاء

شماره: ۱۵۰۳۲۱  
تاریخ: ۱۰/۱۰/۹۲  
پوست:



دانشگاه تربیت دبیر شهید رجایی

به نام خدا

### صور تجلسه دفاع پایان نامه تحصیلی دوره کارشناسی ارشد

با تأییدات خداوند متعال و با استعانت از حضرت ولی عصر (عج) جلسه دفاع از پایان نامه کارشناسی ارشد دانشجو: مرتضی استوار رشته: عمران - خاک و پی تحت عنوان " ارزیابی تاثیر آهک بر اندرکنش خاک - ژئوسنتتیک " که در تاریخ ۲۰/۷/۹۲ با حضور هیأت محترم داوران در دانشگاه تربیت دبیر شهید رجایی برگزار گردید و نتیجه به شرح زیر اعلام گردید.

قبول (بدرجه بسیار خوب امتیاز: ۱۷.۳۳)  دفاع مجدد  مردود.

۱ - عالی (۱۹ - ۲۰)

۲ - بسیار خوب (۱۸ - ۱۸/۹۹)

۳ - خوب (۱۶ - ۱۷/۹۹)

۴ - قابل قبول (۱۴ - ۱۵/۹۹)

۵ - غیر قابل قبول (کمتر از ۱۴)

امضاء	مرتبه علمی	نام و نام خانوادگی	اعضاء
	استادیار	دکتر محمدعلی ارجمند	استاد راهنما
	دانشیار	دکتر محمد رضا عبدی	استاد مشاور
	استادیار	دکتر سعید غفار پور	استاد داور داخلی
	استادیار	دکتر مهدی سیاوش نیا	استاد داور خارجی
	استادیار	دکتر سعید غفار پور	نماینده تحصیلات تکمیلی

دکتر موسی محمودی صاحبی

رئیس دانشکده مهندسی عمران

تهران، لویزان، کد پستی: ۱۶۷۸۸-۱۵۸۱۱  
صندوق پستی: ۱۶۷۸۵-۱۶۳  
تلفن: ۹-۰۶۰-۲۲۹۷۰۰۶۰ فکس: ۲۲۹۷۰۰۳۳  
Email: sru@sru.ac.ir  
www.srttu.edu

## چکیده

ژئوسینتتیک ها بطور فزاینده ای در تسلیح سازه های خاکی استفاده می شود. امروزه استفاده از ژئوسینتتیک ها برای بهبود ویژگی های مهندسی انواع مختلف خاک ها به خوبی پذیرفته شده است. اکثر مطالعات در گذشته محدود به خاک های درشت دانه بوده و تحقیقات و مطالعات اندکی در خصوص امکان پذیری و مزایای استفاده از مسلح کننده در خاک های چسبیده انجام یافته است. در تحقیق حاضر آزمایش های برش مستقیم برای امکان سنجی بهبود مقاومت خاک رس با استفاده از ژئوگرید در بر گرفته شده در لایه های نازک رس آغشته به آهک انجام گردیده است. آزمایش ها بر روی نمونه های رس-رس ، رس - ژئوگرید-رس و رس- رس آغشته به آهک- ژئوگرید-رس و تأثیر مقدار درصد آهک لایه میانی و مدت زمان گیرش آهک با خاک رس با درصد رطوبت های مختلف در اندرکنش خاک - ژئوگرید ارائه و مورد بحث قرار گرفته است. نتایج آزمایش ها نشان می دهند که با افزودن درصد بهینه آهک (4%) با درصد رطوبت خاک رس در سطح تماس خاک رس-ژئوگرید- رس باعث بهبود مقاومت خاک رس مسلح جهت استفاده در خاکریزی ها و سازه های خاک مسلح می شود . همچنین نتایج نشان می - دهد که با گذشت زمان مقاومت برشی حداکثر در حال افزایش می باشد.

**کلمات کلیدی:** آهک، ژئوسینتتیک، آزمایش برش مستقیم، خاک رس ، درصد رطوبت بهینه

## فهرست مطالب

صفحه

عنوان

### فصل اول: کلیات تحقیق

- 1-1-1- مقدمه ..... ۲
- 1-2-1- اهمیت و ضرورت تحقیق ..... ۲
- 1-3-1- اهداف تحقیق ..... ۳
- 1-4-1- روش تحقیق ..... ۳

### فصل دوم: مبانی خاک رس و ژئوسنتتیک ها

- 1-2-1- خاک رس ..... ۵
- 1-1-2-1- ساختمان شیمیایی خاک رس ..... ۵
- 1-1-2-1-1- کائولینیت ..... ۷
- 2-2-1- تثبیت خاک ..... ۸
- 1-2-2-1- آهک و انواع آن ..... ۸
- 1-1-2-2-1- آهک زنده ..... ۹
- 2-1-2-2- آهک شکفته ..... ۹
- 2-2-2- نوع خاک قابل تثبیت با آهک ..... ۹
- 3-2-2- انواع واکنش های خاک رس و آهک ..... ۹
- 1-3-2-2- واکنش تبادل کاتیون ..... ۹
- 2-3-2-2- سمنتاسیون ..... ۱۰
- 3-3-2-2- واکنش کربناسیون ..... ۱۰
- 4-3-2-2- واکنش های پوزولانی ..... ۱۰
- 4-2-2- طرح تثبیت خاک با آهک ..... ۱۱

۱۲	3-2- تسلیح خاک
۱۳	1-3-2- روش های مختلف تسلیح خاک
۱۳	2-3-2- علت مسلح کردن خاک
۱۴	3-3-2- طبقه بندی کلی مسلح کننده ها
۱۴	4-3-2- ژئوسنتتیک ها
۱۵	1-4-3-2- ژئوتکستایل
۱۵	2-4-3-2- ژئوگریدها
۱۶	3-4-3-2- ژئوممبرین
۱۷	4-4-3-2- ژئوکامپوزیت
۱۷	5-4-3-2- ژئونت
۱۷	6-4-3-2- ژئوسل
۱۸	7-4-3-2- ژئوپایپ
۱۸	8-4-3-2- ژئومت
۱۸	5-3-2- اثرات تسلیح خاک

### فصل سوم: مروری بر تحقیقات گذشته

20	1-3- مقدمه
20	2-3- مروری بر تحقیقات انجام شده
20	1-2-3- ضریب اندرکنش
22	2-2-3- مقاومت سطح تماس
25	3-2-3- تاثیر اعضاء متقاطع عرضی بر مقاومت سطح تماس در برش مستقیم
25	4-2-3- مقایسه نتایج آزمایشهای برش مستقیم و بیرون کشش
35	5-2-3- کارهای انجام یافته برای تسلیح خاکهای ریزدانه

## فصل چهارم: مطالعات آزمایشگاهی

- 1-4-1- مقدمه ..... ۴۱
- 2-4-2- ترکیبات مورد مطالعه ..... ۴۲
- 3-4-3- مصالح ..... ۴۳
- 1-3-4- خاک کائولینیت ..... ۴۳
- 2-3-4- آهک ..... ۴۳
- 3-3-4- آب ..... ۴۳
- 4-3-4- عامل تسلیح ..... ۴۳
- 4-4-4- شرح آزمایش ها ..... ۴۴
- 1-4-4- آزمایش هیدرومتری ..... ۴۴
- 2-4-4- چگالی **GS** ..... ۴۴
- 3-4-4- آزمایش های حدود اتربرگ ..... ۴۵
- 4-4-4- آزمایش تراکم (پروکتور استاندارد) ..... ۴۵
- 5-4-4- آزمایش تعیین درصد رطوبت ..... ۴۶
- 6-4-4- آزمایش مقاومت برشی ..... ۴۶
- 1-6-4-4- دستگاه برش مستقیم ..... ۴۶
- 2-6-4-4- نحوه اختلاط و تهیه نمونه ها ..... ۴۷
- 3-4-4-4- نحوه ی انجام آزمایش ..... ۴۸

## فصل پنجم: نتایج آزمایش

- 1-5-1- مقدمه ..... ۴۹
- 2-5-2- تاثیر درصد آهک ..... ۵۱
- 3-5-3- تاثیر مدت زمان عمل آوری ..... ۶۰



4-5- تاثیر تنش قائم ..... ٦٨

5-5- صحت سنجی آزمایش ..... ٧٨

### فصل ششم: نتیجه گیری و پیشنهادات

1-6- مقدمه ..... ٨٠

2-6- نتیجه گیری ..... ٨٠

3-6- توصیه ها و پیشنهادات ..... ٨٤

منابع و مأخذ ..... 83

## فهرست جداول

صفحه	عنوان
31	جدول 3-1: خلاصه نتایج آزمایش های برش مستقیم و بیرون کشش
32	جدول 3-2: نتایج آزمایش های Cazzuffi و همکاران در سال 1993
۴۱	جدول 4-1: آزمایش های آزمایشگاهی و استانداردهای مربوطه
۴۲	جدول 4-2: ترکیبات بررسی شده
۴۳	جدول 4-3: مشخصات ژئوگرید مصرفی شرکت مشیران
۴۴	جدول 4-4: نتایج آزمایش هیدرومتری
۴۵	جدول 4-5: نتایج حاصل از آزمایش تراکم
۵۲	جدول 5-1- نتایج آزمایشات کای و همکاران

## فهرست نمودار ها

صفحه	عنوان
26	نمودار 3-1: نمودار های تنش برشی - جابجائی برشی برای جعبه برش 150 × 60 سانتی متر
27	نمودار 3-2: نمودارهای تنش برشی - جابجائی برشی برای جعبه برش 60 × 60 سانتی متر
۵۳	نمودار 5-1: نمودار خاک بدون آهک تحت بارهای عمودی 3 گانه
۵۳	نمودار 5-2: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 3روز تحت تنش عمودی 25 kpa
۵۴	نمودار 5-3: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 7روز تحت تنش عمودی 25kpa
۵۴	نمودار 5-4: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 14روز تحت تنش عمودی 25 kpa
۵۵	نمودار 5-5: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 28روز تحت تنش عمودی 25kpa
۵۶	نمودار 5-6: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 3روز تحت تنش عمودی 50 kpa
۵۶	نمودار 5-7: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 7روز تحت تنش عمودی 50kpa
۵۷	نمودار 5-8: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 14روز تحت تنش عمودی 50 kpa
۵۷	نمودار 5-9: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 28روز تحت تنش عمودی 50kpa
۵۸	نمودار 5-10: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 3روز تحت تنش عمودی 75 kpa
۵۹	نمودار 5-11: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 7روز تحت تنش عمودی 75kpa
۵۹	نمودار 5-12: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 14روز تحت تنش عمودی 75 kpa
۶۰	نمودار 5-13: نمودار تاثیر درصد آهک در شرایط عمل آوری 28روز تحت تنش عمودی 75kpa
۶۱	نمودار 5-14: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 3 درصد آهک تحت تنش عمودی 25kpa
۶۲	نمودار 5-15: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 4 درصد آهک تحت تنش عمودی 25kpa
۶۲	نمودار 5-16: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 5 درصد آهک تحت تنش عمودی 25kpa
۶۳	نمودار 5-17: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 6 درصد آهک تحت تنش عمودی 25kpa
۶۴	نمودار 5-18: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 3 درصد آهک تحت تنش عمودی 50kpa

- نمودار 19-5: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 4 درصد آهک تحت تنش عمودی 50kpa..... ٦٤
- نمودار 20-5: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 5 درصد آهک تحت تنش عمودی 50kpa..... ٦٥
- نمودار 21-5: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 6 درصد آهک تحت تنش عمودی 50kpa..... ٦٥
- نمودار 22-5: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 3درصد آهک تحت تنش عمودی 75kpa..... ٦٦
- نمودار 23-5: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 4 درصد آهک تحت تنش عمودی 75kpa..... ٦٧
- نمودار 24-5: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 5 درصد آهک تحت تنش عمودی 75kpa..... ٦٧
- نمودار 25-5: نمودار تاثیر شرایط عمل آوری با 6 درصد آهک تحت تنش عمودی 75kpa..... ٦٨
- نمودار 26-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 3 درصد آهک در شرایط عمل آوری 3 روز..... ٦٩
- نمودار 27-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 4 درصد آهک در شرایط عمل آوری 3 روز..... ٦٩
- نمودار 28-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 5 درصد آهک در شرایط عمل آوری 3 روز..... ٧٠
- نمودار 29-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 6 درصد آهک در شرایط عمل آوری 3 روز..... ٧٠
- نمودار 30-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 3 درصد آهک در شرایط عمل آوری 7 روز..... ٧١
- نمودار 31-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 4 درصد آهک در شرایط عمل آوری 7 روز..... ٧٢
- نمودار 32-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 5 درصد آهک در شرایط عمل آوری 7 روز..... ٧٢
- نمودار 33-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 6 درصد آهک در شرایط عمل آوری 7 روز..... ٧٣
- نمودار 34-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 3 درصد آهک در شرایط عمل آوری 14 روز..... ٧٣
- نمودار 35-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 4 درصد آهک در شرایط عمل آوری 14 روز..... ٧٤
- نمودار 36-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 5 درصد آهک در شرایط عمل آوری 14 روز..... ٧٤
- نمودار 37-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 6 درصد آهک در شرایط عمل آوری 14 روز..... ٧٥
- نمودار 38-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 3 درصد آهک در شرایط عمل آوری 28 روز..... ٧٥
- نمودار 39-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 4درصد آهک در شرایط عمل آوری 28 روز..... ٧٦
- نمودار 40-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 5 درصد آهک در شرایط عمل آوری 28 روز..... ٧٦
- نمودار 41-5: نمودار تاثیر تنش عمودی با 6درصد آهک در شرایط عمل آوری 28 روز..... ٧٧

- نمودار 5-42: نمودار صحت سنجی برای 3 درصد آهک در شرایط عمل آوری 3روز تحت تنش عمودی 25 kpa..... ۷۹
- نمودار 6-1: نمودار مقایسه حداکثر مقاومت برشی تحت تنش عمودی 25 kpa..... ۸۱
- نمودار 6-2: نمودار مقایسه حداکثر مقاومت برشی تحت تنش عمودی 50 kpa..... ۸۱
- نمودار 6-3: نمودار مقایسه حداکثر مقاومت برشی تحت تنش عمودی 75 kpa..... ۸۲
- نمودار 6-4: نمودار مقایسه حداکثر مقاومت برشی تحت تنش های عمودی سه گانه در 3 روز عمل آوری..... ۸۲
- نمودار 6-5: نمودار مقایسه حداکثر مقاومت برشی تحت تنش های عمودی سه گانه در 7 روز عمل آوری..... ۸۳
- نمودار 6-6: نمودار مقایسه حداکثر مقاومت برشی تحت تنش های عمودی سه گانه در 14 روز عمل آوری..... ۸۳
- نمودار 6-7: نمودار مقایسه حداکثر مقاومت برشی تحت تنش های عمودی سه گانه در 28 روز عمل آوری..... ۸۴

## فهرست اشکال

صفحه

عنوان

- شکل 2-1- نحوه مسلح کردن یک خاکریز..... ۹
- شکل 2-2- (الف) : ژئوتکستایل بافته نشده (ب) : ژئوتکستایل بافته شده ..... ۱۱
- شکل 2-3- (الف) : ژئوگرید دو محوری (ب) : ژئوگرید تک محوری ..... ۱۲
- شکل 3-1 : مکانیزم اندرکنش ژئوگرید - خاک ..... 23
- شکل 4-1 : دستگاه برش مستقیم..... ۴۷

## **فصل اول**

### **کلیات تحقیق**

## 1-1 مقدمه

ژئوسینتتیک ها بطور فزاینده ای در تسلیح سازه های خاکی استفاده می شود [1]. امروزه استفاده از ژئوسینتتیک ها برای بهبود ویژگی های مهندسی انواع مختلف خاکها به خوبی پذیرفته شده است. اکثر مطالعات در گذشته محدود به خاک های درشت دانه بوده و تحقیقات و مطالعات اندکی در خصوص امکان پذیری و مزایای استفاده از مسلح کننده در خاک های چسبنده انجام یافته است. در تحقیق حاضر آزمایش های برش مستقیم برای امکان سنجی بهبود مقاومت خاک رس با استفاده از ژئوگرید در بر گرفته شده در لایه های نازک رس مخلوط با آهک انجام گردیده است. آزمایش ها بر روی نمونه های رس، رس - رس - ژئوگرید و رس - رس مخلوط با آهک - ژئوگرید و تأثیر مقدار درصد آهک لایه میانی و مدت زمان گیرش آهک با خاک رس با درصد رطوبت های مختلف در اندرکنش خاک - ژئوگرید ارائه و مورد بحث قرار گرفته است. نتایج آزمایش ها نشان می دهند که با افزودن درصد بهینه آهک با درصد رطوبت خاک رس در سطح تماس خاک رس - ژئوگرید باعث بهبود مقاومت خاک رس مسلح جهت استفاده در خاکریزی ها و سازه های خاک مسلح می شود و همچنین نتایج نشان می دهد که با گذشت زمان مقاومت برشی حداکثر در حال افزایش می باشد.

## 1-2- اهمیت و ضرورت تحقیق

یکی از عوامل اساسی پیشرفت در کشورهای توسعه یافته، توجه خاص به امر پژوهش است. اصولاً هر نوع پیشرفت و توسعه ارتباط مستقیمی با تحقیقات علمی دارد و رشد و توسعه کشورهای پیشرفته، در نتیجه سرمایه گذاری در بخش پژوهش است. حجم وسیع پژوهش های علمی در کشورهای توسعه یافته صنعتی گویای این واقعیت است. کشورهای پیشرفته صنعتی بخش قابل توجهی از تولید ناخالص ملی را به سرمایه گذاری در امور پژوهشی و تحقیقاتی اختصاص داده اند. به گفته کارشناسان، این رقم برای کشورهای صنعتی 5 درصد است، حال آنکه در ایران این رقم حدود نیم درصد است. پژوهش می تواند جلوی بسیاری از دوباره کاری ها، اتلاف وقت و بودجه را بگیرد. هر قدر موضوعی بزرگتر و بااهمیت تر، باشد نیاز به پژوهش برای تصمیم گیری درباره اجرای آن



بیشتر است. این کار، ریسک تصمیم و اجرا را به حداقل می‌رساند. برای برنامه ریزی بلند مدت نیز نیاز به تحقیقات بیشتر است. در صورتی که برنامه ریزی فاقد پشتوانه تحقیقاتی باشد و به طور همه جانبه پیش از آغاز مورد بررسی قرار نگرفته باشد، به یقین در اجرا و عملیاتی شدن با مشکل روبه‌رو خواهد شد. از این رو می‌توان گفت پژوهش به ویژه در تصمیم‌گیری‌های کلان نقش عمده‌ای دارد. از همین روست که بسیاری، پژوهش را «حلقه مفقوده توسعه» یا «سنگ زیر بنای توسعه» می‌نامند.

این پژوهش نیز از این امر مستثنا نیست، سالانه هزینه‌های کلانی صرف تعویض خاک نامرغوب پروژه‌های عمرانی می‌شود که عموماً خاک‌های ریزدانه‌ای هستند که می‌توان با کمی تغییرات در آن از این هدررفت منابع جلوگیری کرد. اندرکنش خاک‌های درشت‌دانه با ژئوگرید به دلیل اصطکاک کافی بسیار خوب است اما خاک‌های ریزدانه به دلیل عدم داشتن اصطکاک کافی اندرکنش مناسبی را ندارند. از آن جایی که در ایران اکثراً با خاک‌های ریزدانه مواجه می‌باشد و بحث تغییر خاک و جایگزین کردن آن با خاک درشت‌دانه بسیار پرهزینه است، به صرفه‌تر این است که خاک ریزدانه را اصلاح کرد. یکی از راه‌های اصلاح و بهبود عملکرد خاک‌های رسی ترکیب آن با موادی است که باعث بهبود عملکرد اصطکاکی آن می‌شود که در این تحقیق از آهک استفاده شده است.

### 3-1- اهداف تحقیق

از اهداف کلان این تحقیق می‌توان به حل مشکل تعویض خاک محل انجام پروژه‌های بزرگ از قبیل راه‌ها، پالایشگاه‌ها و ... که مستلزم هزینه‌های بسیار سنگین است اشاره کرد. اما در مقیاس کوچک به دست آوردن درصد بهینه آهک و نیز نحوه ترکیب آهک با خاک ریزدانه، تاثیر کلی و تفاوت بودن و نبودن آهک و ... از اهداف این پایان‌نامه خواهد بود.

### 4-1- روش تحقیق

تحقیق حاضر به صورت آزمایشگاهی با به‌کارگیری دستگاه برش مستقیم و آزمایش بر روی نمونه‌های ساخته شده آزمایشگاهی می‌باشد.

## فصل دوم

### مبانی خاک رس و ژئوسنتتیک ها

## 2-1- خاک رس

واژه رس برای افراد مختلف، معانی متفاوتی دارد ولی منظور از رس در مکانیک خاک، ذرات کانی‌هایی هستند که اندازه‌ی آن‌ها از 0/002 میلی‌متر کوچک‌تر است. ذراتی که بر حسب اندازه در گروه رس‌ها قرار می‌گیرند لزوماً شامل کانی‌های رسی نمی‌شوند. طبق تعریف، رس‌ها ذراتی هستند که اگر با مقدار کمی آب مخلوط شوند خاصیت خمیری از خود نشان می‌دهند.

آب باران با دی‌اکسید کربن و دیگر گازهای موجود در هوا ترکیب شده و تولید اسیدکربنیک و یا اسیدهای دیگر می‌کند. این اسیدها در سنگ‌ها از طریق درزها و شکاف‌ها رسوخ کرده و به مرور زمان باعث تخریب و تجزیه آن‌ها می‌گردد. نتیجه این تخریب شیمیایی در سنگ‌ها، پیدایش ذرات ریز بلوری به اندازه‌ی کلوئیدی است که کانی‌های رسی نامیده می‌شود [2 و 3].

بخش اعظم رس در خاک به حالت کلوئیدی است، یعنی ویژگی‌های فیزیکی و شیمیایی آن قابل توجه است. بدیهی است مرز قاطعی بین رس کلوئیدی و غیر کلوئیدی وجود ندارد ولی برای سهولت بررسی‌ها، این مرز در قطر 0/002 میلی‌متر تثبیت شده است.

## 2-1-1- ساختمان شیمیایی خاک رس

در گذشته چنین تصور می‌شد که ذرات رس ساختمان مشخصی نداشته و توزیع کاتیون‌ها و آنیون‌ها تابع نظم و ترتیب حساب شده‌ای نیست. ولی براگ<sup>1</sup> (1930) نشان داد که این ذرات، بلورهای کوچکی هستند که در آن کاتیون‌ها و آنیون‌ها موضع مشخص و معینی داشته و ضمناً در انواع رس، این ساختمان متفاوت است.

بسیاری از انواع کانی‌های رسی دارای سطح تورق بسیار نازک می‌باشند. برای مثال کانی‌های آتاپولژیت<sup>2</sup> به ذرات بسیار باریک سوزنی شکل تقسیم می‌شوند و بعضی از انواع دیگر مانند هالوزیت<sup>3</sup> به صورت صفحات نازک لوله‌ای شکل که یک طرف آن باز است در می‌آیند. مهمترین جزء معدنی همه انواع خاک‌های رسی، سیلیکات هیدروکسیل آلومینیوم می‌باشد که در بعضی از انواع آن، آهن و منیزیم نیز ممکن است به جای

---

<sup>1</sup> . Bragg  
<sup>2</sup> . Attapulgite  
<sup>3</sup> . Holloysite

آلومینیوم قرار گرفته باشد. این سیلیکات ها معمولاً از 2 واحد ساختمانی عمده تشکیل می شوند. یک واحد چهار وجهی سیلیکا و یک واحد هشت وجهی آلومینا به نام گیبسیت.

واحد سیلیکا یک چهار وجهی است که در چهار گوشه ی آن یون اکسیژن و در مرکز آن یک یون سیسلیم قرار دارد. این واحدهای چهار وجهی به صورتی به هم متصل می شوند که هر یک از یون های اکسیژن در قاعده آن با یک اتم اکسیژن در قاعده چهار وجهی مجاور به طریق ترکیب کووالانس با مشترک قرار دادن الکترون اتم های اکسیژن، یک ساختمان صفحه ای از یون های سیلیسی به وجود می آورد که بین دو لایه از یون های اکسیژن قرار گرفته اند. اکسیژن ها، قاعده و رأس چهار وجهی هر کدام در یک صفحه مجزا و موازی با صفحه سیلیس قرار خواهند داشت. به ازاء هر یون سیلیس با چهار ظرفیت مثبت، چهار یون اکسیژن با دو ظرفیت منفی وجود دارد و چون سه یون اکسیژن در قاعده چهار وجهی با یون های اکسیژن چهار وجهی های مجاور از طریق کووالانس اتصال می یابد، هر کدام یک بار منفی از دست داده و لذا جمعاً  $(2 \times 4 - 3 = 5)$  بار منفی باقی می ماند که باید با چهار بار مثبت یون سیلیسیم خنثی شود و لذا به ازاء هر چهار وجهی یک بار منفی اضافی خنثی نشده باقی می ماند  $(5 - 4 = 1)$ .

واحد ساختمانی دوم خاک های رسی، یک واحد هشت وجهی است که در شش گوشه آن شش یون هیدروکسیل و در مرکز آن یک یون آلومینیوم قرار دارد. این هشت وجهی ها در یک ساختمان صفحه ای طوری به هم متصل می شوند که هر یک یون هیدروکسیل بین سه، هشت وجهی مشترک خواهد بود. یون آلومینیوم دارای سه بار مثبت است و هر یون هیدروکسیل دارای یک بار منفی می باشد که آن را با دو واحد هشت وجهی دیگر به اشتراک می گذارد. به طوری که هر یون هیدروکسیل  $1/3$  بار منفی خود را نگه می دارد و لذا در کل واحد به ازاء هر یون آلومینیوم  $(2 = 6 \times 1/3)$  بار منفی در مقابل سه بار مثبت وجود خواهد داشت یعنی  $(3 - 2 = 1)$  بار مثبت. به عبارتی به ازاء بار مثبت آلومینیوم یک بار مثبت اضافی وجود خواهد داشت.

تحت شرایط خاصی آهن یا منیزیم ممکن است به جای آلومینیوم قرار گیرد. این جانشینی دائمی بوده و بدون تغییر ساختمان بلور، قابل تغییر نخواهد بود. یک چنین جانشینی طبیعی یک عنصر به جای عنصر دیگر در ساختمان بلوری یک ماده را که بدون تغییر شکل بلور صورت پذیرد اصطلاحاً جانشینی هم شکل<sup>4</sup> می نامند.

به ازاء جانشین شدن یک یون منیزیم با دو بار مثبت به جای یون آلومینیوم با سه بار مثبت دیگر بار مثبت اضافی که قبلاً در هشت وجهی وجود داشت وجود نخواهد داشت. در این حالت نیز یک ساختمان

<sup>4</sup> . Isomorphos Substitution