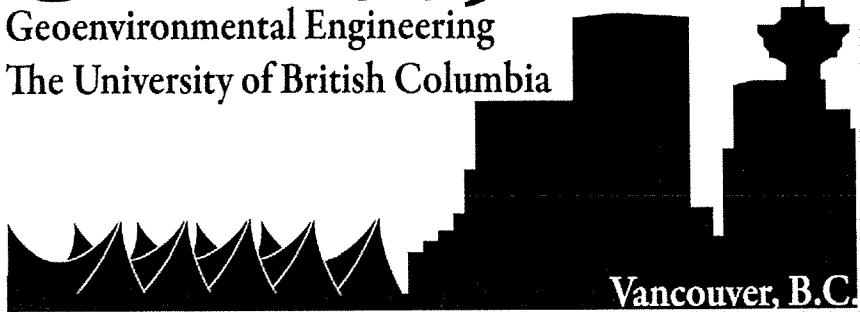


GEE 2009

Geoenvironmental Engineering
The University of British Columbia



Vancouver, B.C.

9th Canada-France-Japan-Korea Joint Conference on Geo-Environmental Engineering (GEE 2009)

The University of British Columbia
Vancouver, British Columbia, Canada

June 10-12, 2009

Conference Objectives

The Geotechnical and Environmental professions have long been contributing to the understanding of contaminated site issues. This 3-day conference will bring together industry, regulatory, and academic professionals from the disciplines of geotechnical, geological, hydro-geological, mining, chemical and environmental engineering, biology, and toxicology to seek new solutions to technical and regulatory issues regarding geo-environmental engineering and contaminated sites.

Conference Themes

- Policy and Application
- Site Characterization and Investigation
- Investigation Techniques (e.g. soil, groundwater)
- Environmental Sustainability
- Environmental Risk Assessment and Management
- Remediation of Contaminated sites and Related Topics
- Waste Containment Systems/Landfill/Waste Management
- Case Studies in Mining & Industrial Contaminated Sites
- Solutions to Global Environmental Problems
- Fate and Transport of Contaminants
- Other Related Geo-Environmental Science and Engineering Topics

The Department of Civil Engineering, University of British Columbia will host a three-day geo-environmental engineering conference, jointly organized by:

Korea Institute of Construction Technology, Korea

Kyoto University, Japan

Seoul National University, Korea

University of British Columbia, Canada

Université Joseph Fourier, France



Important Dates:

February 15, 2009 –

Submission of Abstracts

February 28, 2009 –

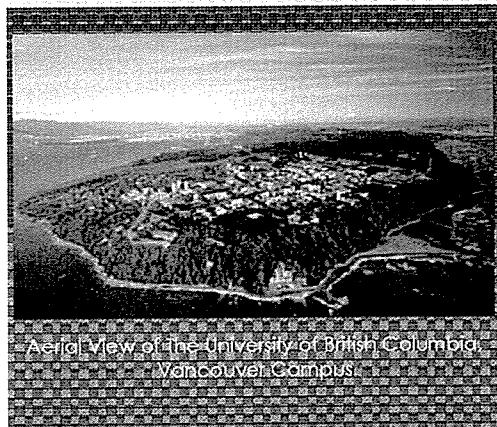
Acceptance of Abstracts

April 1, 2009 –

Submission of Full Papers

Conference Website:

<http://gee2009.civil.ubc.ca>



Aerial View of the University of British Columbia Vancouver Campus

Who should attend GEE 2009:

- Site investigation and remediation personnel
- Engineers, scientists, and students involved in developing and implementing technologies to address and resolve geo-environmental problems
- Environmental lawyers
- Health, safety, environmental, geotechnical and operating professionals

Submission of Abstracts:

Abstracts should be submitted by email to: gee2009@civil.ubc.ca, in English as Microsoft Word 97-03 files.

Details to be included are: author name(s) and affiliation(s), as well as the corresponding author's contact address, email, fax and phone numbers.

Abstracts should clearly indicate the aims and importance of the work that is to be presented. Authors have the option to submit an abstract for presentation only or to also submit a full paper. Please indicate your choice on your abstract.

Other Details:

Registration Fee:

The registration fee is yet to be determined. Please note that this conference is a not-for-profit event and the registration fee will set accordingly.

Accommodation:

Accommodation will be available at The University of British Columbia for a nominal fee.

Further details will be posted on the conference website as they become available. Please visit:

<http://gee2009.civil.ubc.ca>



This event is organized under the auspices of The International Geosynthetics Society (IGS).

GEE 2009 Conference Program

- Presentations of approximately 15 minutes duration
- Poster displays
- Publication and distribution of accepted conference papers (format to be determined)
- Daily hosted lunch and two coffee breaks
- Conference banquet
- Half-day post conference tour on June 12, 2009 (details to follow)

Conference Chair:

Loretta Li, Ph.D., P.Eng.
Associate Professor
(Geo-Environmental Engineering)
Department of Civil Engineering
University of British Columbia
6250 Applied Science Lane,
Vancouver, BC, Canada V6T 1Z4
Tel: 604-822-1820 Fax: 604-822-6901
E-mail: li@civil.ubc.ca
<http://www.civil.ubc.ca/people/faculty/li/li/personalpage.html>

Conference Secretariat:

(to be determined)

Technical Committee:

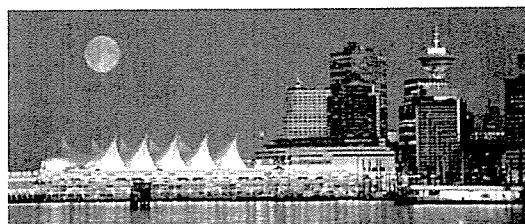
(to be updated)

Robert Chapuis, Ecole Polytechnique
Rosa Galvez, Laval University
Dick Jackson, Intera Engineering Ltd.
Catherine Mulligan, Concordia University

Local Organizing Committee:

(to be updated)

Juan Garfas, Klohn Crippen Berger
Ranee Lai, AMEC
Scott Tomlinson, PWGSC
Lisa Walls, Geo-Environmental Group, UBC



Rehabilitation on the irrigation pond by geosynthetic materials

M. Mukaitani¹⁾, R. Yamamoto¹⁾, Y. Okazaki¹⁾ and K. Tanaka²⁾

1) Takamatsu National College of Technology, Takamatsu, Japan, 2) Naruto Surveying & Designing Co. Ltd., Naruto, Japan

Keywords; irrigation pond, waterproof sheet, pre-loading, highly organic soil, reinforcement

Abstract:

There are many irrigation ponds in Sanuki plain, Shikoku Island, Japan because of little rainfall in the region. The annual precipitation in this region is 1100 mm per year which is one of the lowest rainfall values in Japan. Many ponds are being aged now and need to be rehabilitated preventing leaking out of the dikes. According to the lack of the embankment soils, we must use a bad quality soil for embankment of the dike, for example, using highly organic content soils. Since the water contents of them are among 100% and 200%, we must resolve some geotechnical problems. One is the large settlement of embankment by the dike weight itself. The other is the differential settlement of soft sub-soil which causes the leakage water through the pond. The geo-grid and the waterproof geomenbrane were spread on the sub-soil and beneath the cover soil of the dike slope.

We considered the pre-loading effect for about 18 months, which reduce the total settlements by the complete construction of the dike of the irrigation pond. The geo-grid was used for reinforcement of the sub-soil to avoid the differential settlement. We predicted a few cm of settlement after the build-up of the dike. The geomenbrane sheet was used for waterproof preventing leakage water. The designed life-time of irrigation pond is required for more than 80 years. The functions of preventing leakage and the controlling settlement of these geosynthetics reinforcement and waterproof system are monitored to confirm their abilities for a long time.



改修前は9箇所より噴水のように漏水がありました。
近傍に刃金土がなく均一工法からシート工法に変更した。
漏水は完全に止まっている。

高知県 宿毛市 鞍抜池
表面遮水シート工法

ベントナイトシート遮水工法を用いたため池の水理特性

Efficacy of Inner Bentonite Matting for Controlling Seepage
in Irrigation Tank Embankment

原 孝朋[†] 迫田 克己[†] 藤田 美鈴[†] 河内 義文[†]
(HARA Taketomo) (SAKURA Katsumi) (FUJITA Misuzu) (KONO Yoshitumi)

I.はじめに

ため池堤体に表面遮水工法を適用する事例が増えてきているが、堤体表面に位置する透水ゾーンに十分な抑えがないことから、落水時ににおける膨れなどの問題が生じている。そこで山口県美祢市市の畠田ため池において、図-1に示すように従来の細粒土質材料のコア土を用いて遮水する工法に換えて、土質材料内部にベントナイトシートを駆設する工法を適用した。この工法の採用は県内初であり、小規模の堤体ではあるが遮水試験時に以下の調査を行い、完成後の堤体の安定性を評価した。

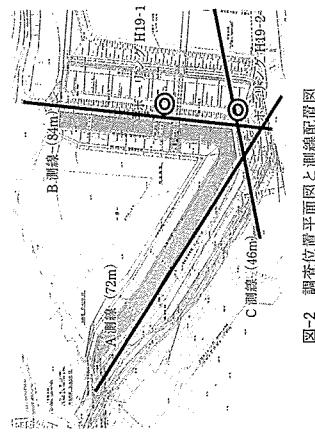


図-2 調査位置平面図と測線配置図

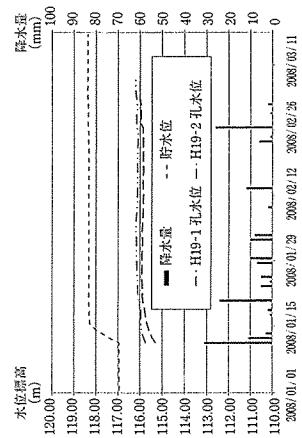


図-3 地下水位観測結果図

①ため池堤体内に設置した地下水位観測孔の地下水位を連続観測することで、湛水時の堤体内的浸潤線を把握する。

②ため池湛水前後の堤内比抵抗値を比較することで、湛水に伴う堤体内的地下水位変化は、最大0.6m程度と非常に小さい。

③FEM浸透流解析により、理論浸潤線位置、浸透流速を求める漏水量を予測する。

II. 堤体地質状況および堤体の比抵抗断面図-2に示すボーリング調査で、土質、透水性の把握、さらに水位観測孔の設置を行った。また同じく図-2に示す高密度電気探査の調査を行った。さらに、湛水を待つて下流ボーリング孔で地下水位

ベントナイトシート遮水工法を用いたため池の水理特性

Efficacy of Inner Bentonite Matting for Controlling Seepage
in Irrigation Tank Embankment

原 孝朋[†] 迫田 克己[†] 藤田 美鈴[†] 河内 義文[†]
(HARA Taketomo) (SAKURA Katsumi) (FUJITA Misuzu) (KONO Yoshitumi)

I.はじめに

ため池堤体に表面遮水工法を適用する事例が増えてきているが、堤体表面に位置する透水ゾーンに十分な抑えがないことから、落水時ににおける膨れなどの問題が生じている。そこで山口県美祢市市の畠田ため池において、図-1に示すように従来の細粒土質材料のコア土を用いて遮水する工法に換えて、土質材料内部にベントナイトシートを駆設する工法を適用した。この工法の採用は県内初であり、小規模の堤体ではあるが遮水試験時に以下の調査を行い、完成後の堤体の安定性を評価した。

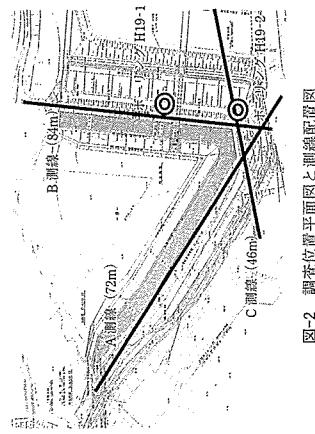


図-2 調査位置平面図と測線配置図

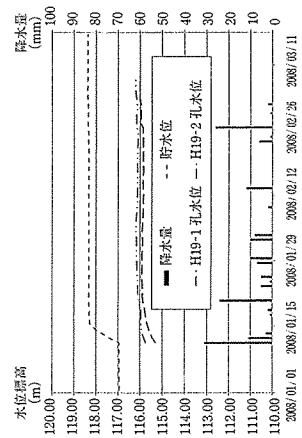


図-3 地下水位観測結果図

①ため池堤体内に設置した地下水位観測孔の地下水位を連続観測することで、湛水時の堤体内的浸潤線を把握する。

②ため池湛水前後の堤内比抵抗値を比較することで、湛水に伴う堤体内的地下水位変化は、最大0.6m程度と非常に小さい。

③FEM浸透流解析により、理論浸潤線位置、浸透流速を求める漏水量を予測する。

II. 堤体地質状況および堤体の比抵抗断面図-2に示すボーリング調査で、土質、透水性の把握、さらに水位観測孔の設置を行った。また同じく図-2に示す高密度電気探査の調査を行った。さらに、湛水を待つて下流ボーリング孔で地下水位

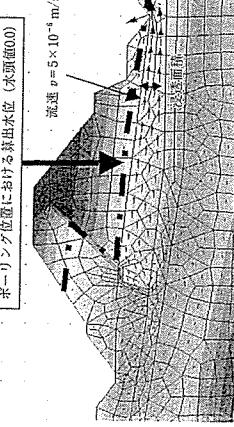


図-4 潛水前後の堤体内浸潤線

潜水位観測孔では、ボーリング孔位における算出水位(水頭値0.0)
 $v = 5 \times 10^{-6} \text{ m/s}$

地下水観測孔の連続観測結果では、ボーリング孔位置での観測地下水位は EL.116.0 m であり、有限要素法による解析結果とほぼ一致していた。

VI.まとめ

畠田ため池における湛水試験に伴う調査・観測・さ

らに解析の結果、漏水量、下流の浸潤限界とともに目的を達していることが判明し、ベントナイトシートが從来

のコア土を用いる場合と同等に機能していることが判明した。

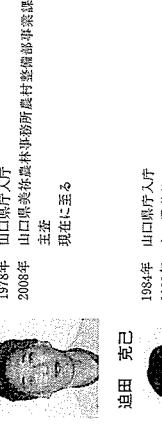


図-5 潜水前後の堤体抗剪断面図(B測線)

ため池では、湛水時においても30Ωm以下のゾーンではなく、また図-5に比抵抗値のピーク位置として示す推定浸潤線位置も低いことが確認された。

III. 有限要素法(FEM)浸透流解析による理論漏水量と浸潤限界位置

地質構成、築堤管理時およびボーリング調査時に測定された透水係数に基づき解析パラメータを定めた。ため池からの漏水量は最大 $v = 5 \times 10^{-6} \text{ m/s}$ と計算された。したがって漏水量 q は、

$$q = A \cdot v = 1.0 \times 5.0 \times 10^{-6} = 5.0 \times 10^{-6} (\text{m}^3/\text{s})$$

A : 浸透面積 (m^2/m), v : 水路への浸透流速 (m/s) となり、堤体緯断幅 $B = 100 \text{ m}$ での毎秒漏水量 Q は、

$$Q = q \cdot B = 5.0 \times 10^{-6} \times 100 = 5.0 \times 10^{-5} (\text{m}^3/\text{s})$$

と求められた。したがって、計算結果から推定される基礎地盤および堤体からの漏水量は、堤体延長 100 m 当たりに換算して 0.5 L/s となった。これは、ため池改修の基準とされる堤長 100 m 当たりの漏水量 1.0 L/s と比較すると半分である。さらに同じく図-6で示される漏水量速度分布から、改修された堤体よりは下の基盤砂層を通過しており、明確に漏水とは判断しにくいことも判明した。

また、解析で得られた理論浸潤限界位置は、図-6で水頭値 0.0 のラインで示される。これはボーリング孔位置で EL.115.8 m であった。一方図-4に示され

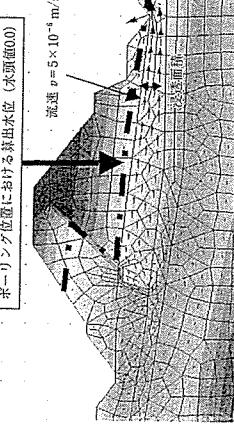
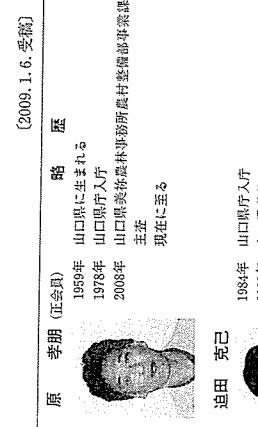


図-6 FEM浸透流解析結果

地下水観測孔の連続観測結果では、ボーリング孔位置での観測地下水位は EL.116.0 m であり、有限要素法による解析結果とほぼ一致していた。

畠田ため池における湛水試験に伴う調査・観測・さらに解析の結果、漏水量、下流の浸潤限界とともに目的を達していることが判明し、ベントナイトシートが從来のコア土を用いる場合と同等に機能していることが判明した。



原 孝朋 (正会員) 路 駿
1959年 山口県に生まれる
1978年 山口県立農林事務所農村整備部幹部課程主修現在に至る

迫田 克己
1954年 山口県入庁
1983年 山口県農林事務所農村整備部幹部課程主任現在に至る

藤田 美鈴
2001年 山口県入庁
2008年 山口県農林事務所農村整備部幹部課程主任現在に至る

河内 義文
1957年 山口県に生まれる
1981年 (株)ケイスラ代表取締役
1983年 山口県農林事務所幹部課程修了
2005年 山口大学大学院修士課程修了博士現在に至る